

工 種	河川・道路構造物工事	工 事 番 号	土木 第2-7号	課 長		課 長 補 佐		主 幹		係 長		参 事		設 計 者	
--------	------------	------------------	----------	--------	--	------------------	--	--------	--	--------	--	--------	--	-------------	--

工 事 箇 所	水俣市 牧ノ内 地内
---------	------------

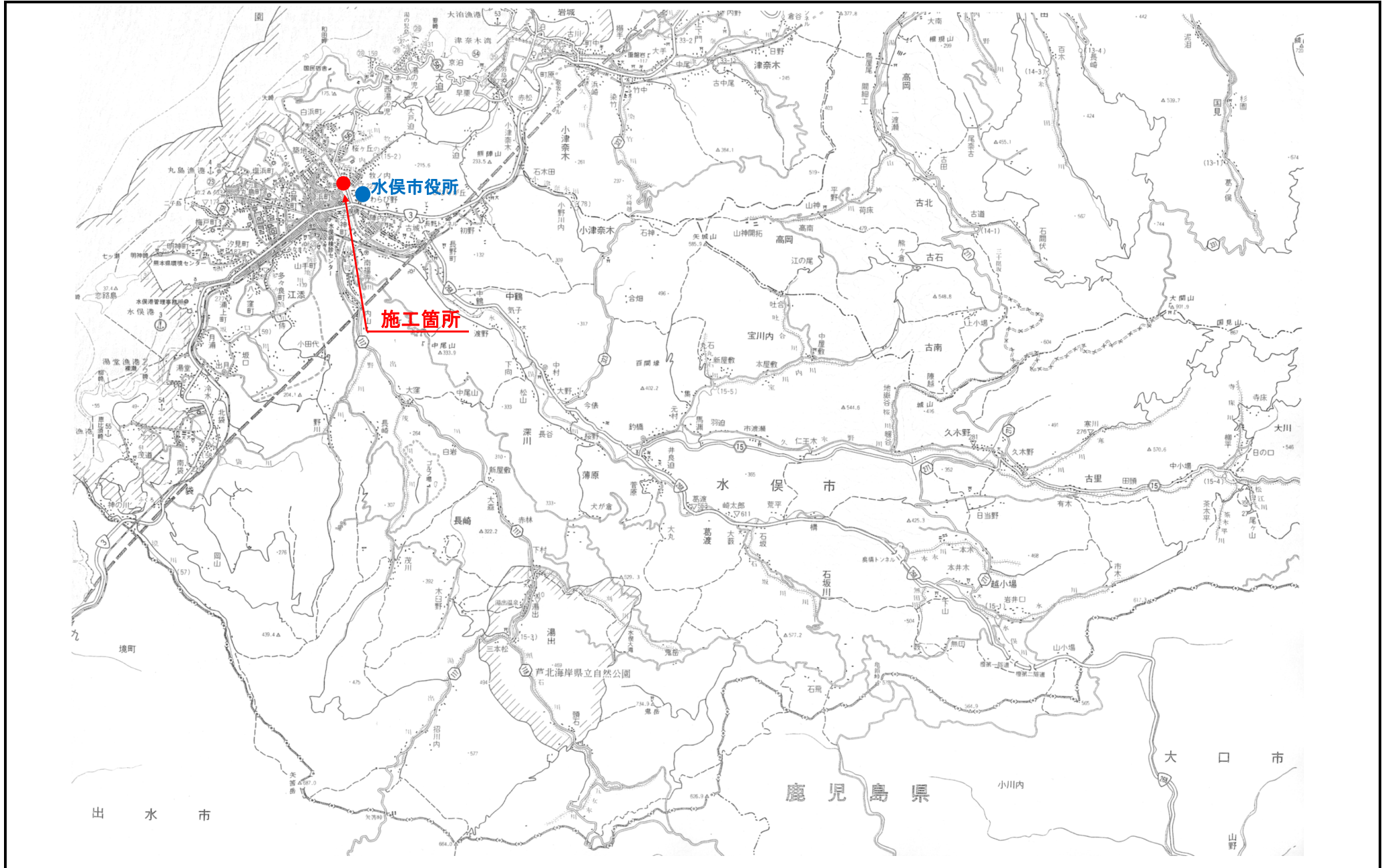
路 線 ・ 河 川 名	052 幸町・牧ノ内線
-------------	-------------

令和 8 年度
 道路局所管補助事業
 幸橋下部工新設（その2）工事

水俣市

工 期	令和 年 月 日	着 工 期 日	令和 年 月 日
	令和 9 年 7 月 30 日	竣 工 期 限	令和 年 月 日
請 負 金 額	円	請 負 人	

道路局所管補助事業 幸橋下部工新設（その2）工事 箇所図



道路局所管補助事業 幸橋下部工新設（その2）工事 詳細箇所図



特記仕様書

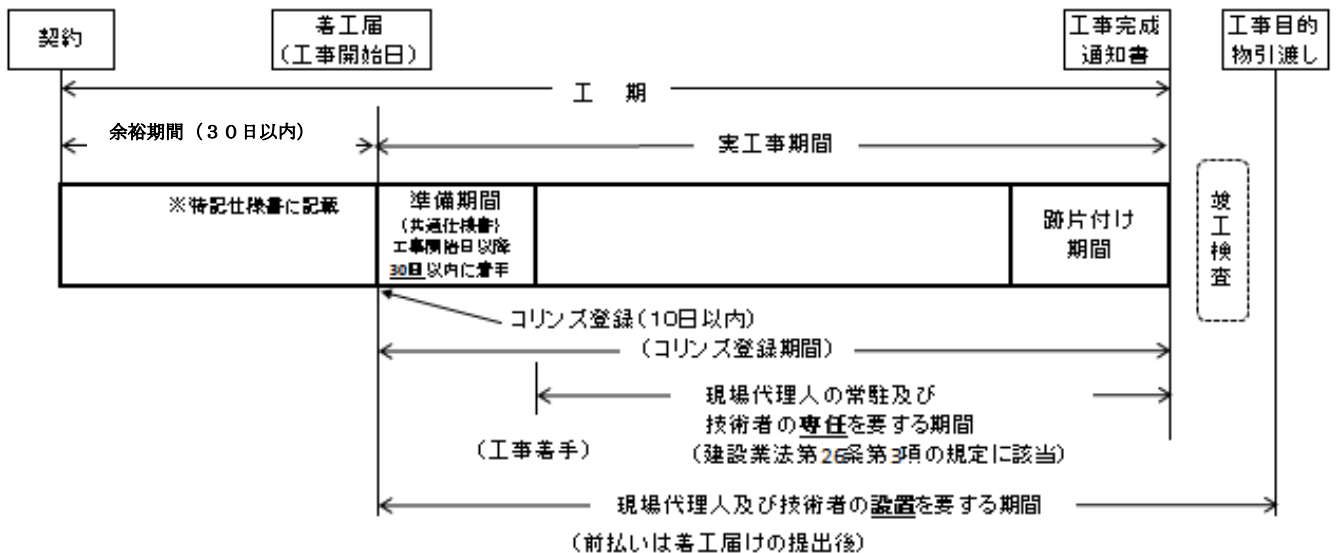
この特記仕様書は、熊本県水俣市が発注する下記工事に適用する。

工事番号 令和8年度 土木第2-7号
 工事名 道路局所管補助事業 幸橋下部工新設（その2）工事
 施工箇所 水俣市 牧ノ内 地内
 工事概要 橋台工 N=1基、橋脚工 N=1基、場所打杭工 N=20本
 工期 令和9年7月30日

1 工期

工期 令和9年7月30日まで

- (1) 上記工期には、余裕期間30日間（フレックス方式）を設けている。なお、余裕期間内の現場代理人及び主任（監理）技術者の設置は要しないものとする。また、契約後、契約約款第3条による工程表に余裕期間を記入して提出するものとする。
- (2) 余裕期間内における資材の投入、仮設物の設置等工事の着手を行ってはならない。
 ただし、余裕期間内に、施工体制等の確保及び建設資材の確保が図られた場合は、監督職員との協議により工事着手できるものとする。



2 安全・訓練等の実施に関すること。

(1) 安全・訓練等の実施

本工事の施工に際し現場に即した安全・訓練等の実施について、工事着手後、原則として作業員全員の参加により月あたり半日以上の時間を割り当て、下の項目から実施内容を選択し安全・訓練等を実施するものとする。

- 1) 安全活動のビデオ等視覚資料による安全教育
- 2) 本工事内容等の周知徹底
- 3) 土木工事安全施工技術指針等の周知徹底
- 4) 本工事における災害対策訓練
- 5) 本工事現場で予想される事故対策
- 6) その他、安全・訓練等として必要な事項

(2) 安全・訓練等に関する施工計画の作成

施工に先立ち作成する施工計画書に、本工事の内容に応じた安全・訓練等の具体的な計画を作成し、監督員に提出するものとする。

(3) 安全・訓練等の実施状況報告

安全・訓練等の実施状況を工事報告（工事月報）に記録し報告するものとする。

- また、「安全・訓練等の実施状況報告書」も併せて提出するものとする。
- (4) 車両系建設機械の用途外使用による事故防止対策についての研修
車両系建設機械の用途外使用に関する安全・訓練等の研修を実施すること。
- 3 建設工事事務事故防止のための重点対策の実施について
本工事においては、以下に掲げる事故防止重点対策を実施するものとする。
- 1) 足場からの墜落事故防止
 - 2) 車両系建設機械の用途外使用による事故防止
 - 3) 建設機械作業範囲への立入禁止措置未実施及び誘導者、合図者の未配置による事故防止
- 4 土木工事現場における事故防止対策について
工事現場及びその周辺等においては、常に事故防止対策を実施すること。また、各種事故防止研修会等への積極的参加並びに工事現場及び会社内においても事故防止に対する指導を強化すること。
- 5 環境配慮への取組みについて
- (1) 排出ガス対策型建設機械の使用について
本工事において以下に示す建設機械を使用する場合、建設省制定「排出ガス対策型建設機械指定要領（平成3年10月8日付け建設省径機発第249号）」に基づき指定された排出ガス対策型建設機械を使用するものとする。
なお、平成7年度建設技術評価制度公募課題「建設機械の排出ガス浄化装置の開発」、または、これと同等の開発目標で実施された民間開発建設技術の技術審査、証明事業、或いはこれと同等の開発目標で実施された建設技術審査証明事業により評価された排出ガス浄化装置（黒煙浄化装置）とすることで、排出ガス対策型建設機械と同等とみなす。
排出ガス対策型建設機械あるいは排出ガス浄化装置を装着した建設機械（黒煙浄化装置付）を使用する場合、現場代理人は施工現場において使用する建設機械の写真撮影を行うものとする。
ただし、「これにより難しい場合」には、監督員と協議するものとする。使用機械が排出ガス未対策型建設機械を使用することにより、積算価格に変更が生じる場合には設計変更を行うものとする。
- * バックホウ、トラクターショベル（車輪式）、ブルドーザー、発動発電機（可搬式）、空気圧縮機（可搬式）、油圧ユニット、ロードローラ、タイヤローラ、振動ローラ、ホイールクレーンでディーゼルエンジン（出力7.5w以上260Kw以下）を搭載した建設機械に限る。
- (2) 「建設工事に伴う騒音振動対策技術指針」に基づき、生活環境を保全する必要がある場合には、低騒音型建設機械を使用することとする。
- (3) 地球温暖化防止対策のため建設工事におけるCO₂排出規制の取組みの一つとして、建設機械等のアイドリングストップの推進を行う。つきましては、本工事に於いても建設機械等のアイドリングストップに努めること。
- (4) 過積載車両の通行は、安全かつ円滑な交通の妨げになっているばかりでなく、橋梁・舗装等の道路構造物や沿道環境に対して悪影響を及ぼします。
このことから、建設工事現場から過積載ダンプトラック等を排除し交通安全を実現するために、別紙「ダンプトラック等による過積載の防止に係る指導事項」を踏まえ現場管理を行うこと。
- 6 工事標示板
工事標示板に表示する工事期間について、実際に現地で工事に着手する（測量等準備期間を除く）工事期間を明示すること。（契約工期としない。）工事契約後の着工届、工程表提出時に標識設置届を添付する必要は無く、標識設置後速やかに監督員に提出すること。

7 舗装切断時に発生する排水の処理について

- (1) 舗装切断時に発生する排水は、産業廃棄物（汚泥）として「廃棄物の処理及び清掃に関する法律」に基づき適正に処理すること。なお、適正に処理したことが確認できる書類（マニフェスト伝票）を提出した場合は、処分費用等について設計変更の対象とする。
- (2) 受注者が当該排水を運搬する場合は、「廃棄物の処理及び清掃に関する法律」に基づき、産業廃棄物運搬車両の表示と廃棄物の種類・運搬先等必要事項を記載した書面（マニフェスト）を携行すること。
- (3) 受注者は、当該排水の処理に係る産業廃棄物管理票（マニフェスト）を監督員に掲示するとともに、「産業廃棄物処理確認票（集計表）」を提出すること。
- (4) 受注者は、当該排水が生じない工法（空冷式等）を採用した場合も、当該排水と同様に、吸引する装置の併用など、粉塵飛散防止対策を実施するとともに、収集した粉塵については、適正な運搬・処理を実施することし、産業廃棄物管理票（マニフェスト）を監督員に掲示するとともに、「産業廃棄物処理確認票（集計表）」を提出すること。

8 電子納品

- (1) 本工事は、電子納品試行対象工事とする。電子納品とは、調査・設計・工事などの各段階の最終成果を電子データで納品することという。電子データとは、国土交通省の定めた電子納品要領及び関連基準に示されたファイルフォーマットに基づいて作成されたデータを指す。
- (2) 工事着手前に受発注者にて事前協議を実施し、電子納品対象とする提出書類を決定する。決定した電子納品対象書類については、施工計画書に記載すること。原則として、「電子」と「紙」の二重納品は求めないものとする。ただし、着工前・竣工写真については電子・紙それぞれの媒体で提出すること。
- (3) 電子成果品の提出は、前号の事前協議において電子納品とした書類について、電子媒体（CD-R・DVD-R）で2部提出とする。また、電子納品とした書類以外は紙媒体で1部提出とする。
- (4) 電子成果品提出の際には、ウイルスチェックソフトによりウイルスが検出されないことを確認し、ウイルスチェック結果がわかる資料を提出すること。

9 その他

- (1) 本工事は設計図書によるほか、熊本県土木部制定「土木工事共通仕様書・土木工事施工管理基準」等に基づき、施工すること。
- (2) 工事期間中の施工方法、安全管理等には細心の注意を図り施工すること。
- (3) 建設業法第40条に基づき、工事現場毎に「建設業の許可票」「建設業退職金共済制度摘要事業主工事現場」「労災保険関係」を掲示し、工事中標識設置届に現場掲示写真を貼付し提出すること。
- (4) 建設工事で発生した産業廃棄物は、建設リサイクル法等に基づき適性に処理し再資源化すること。また、型枠の端材、塗料の空き缶等についても「廃棄物の処理及び清掃に関する法律」に基づき、受注者の責任において適正に処理すること。
- (5) 監督員との報告・協議等は、書面により行うこととする。また、施工計画書に「報告・協議は書面で行う」旨を記載すること。
- (6) 地元住民等からの要望等には誠意もって対応するとともに、内容について監督員へ報告及び協議すること。また要望記録を記録簿として整理し、監督員へ提出すること。
- (7) 提出書類については「土木工事施工管理基準（熊本県土木部）」のチェックリストにある項目の書類を提出すること。ただし、監督員の指示により提出する書類もあるため確認すること。
- (8) 関係機関との調整や関係する法令を遵守し円滑な施工を行うこと。
- (9) 歩行者等の通行の安全を確保すると共に、事故や苦情が発生した場合には速やかに監督員へ報告を行うこと。また、安全管理を徹底し、施工中や施工後現場周辺での段差、標示板（設置及び設置方法を含む）、現場への出入り口の管理を行うこと。
- (10) 現場周辺の環境保全に努めること。

- (11) 別添「公共工事における環境への配慮について」により環境配慮に努めること。
- (12) 工事着手前に必ず関係自治会長、水俣市立第一小学校、周辺事業所、周辺住民、各漁協へ工事説明を実施すること。また、工事着手前に工事予告看板を設置して工事周知を図ること。
- (13) 各種道路の舗装等を損傷させた場合は、受注者の責任で復旧すること。
- (14) 工事用資材置場等で利用した土地については、受注者の責任において現状復旧を行い、関係地権者から復旧についての了解を頂くこと。
- (15) 仮設鋼矢板打設・引抜や場所打杭施工時は、周辺家屋への騒音・振動を最小限にするよう努めること。
- (16) 構造物とりこわしについては、低騒音・低振動対策を確実に実施することとし、施工計画書に対策方法を記載すること。
- (17) 本工事で使用する各盛土材については、水俣川河口埋立地及び JNC 敷地に仮置きしている土砂を利用する計画としているため、着手前には JNC (株) へ工事説明を実施すること。
- (18) 本工事は河川内での施工となるため、施工可能期間が非出水期 (1 1 月～5 月) である。このため、現地施工の着手は令和 8 年 1 1 月以降とすること。また、出水期前には確実に河川内施工を完了させる必要があるため、令和 9 年 5 月 3 1 日までに河川内工事を完了させること。
- (19) 歩道橋の全面通行止めについては、事前に市報へ掲載し周知を図るため、全面通行止め開始日の 2 ヶ月前までに監督員へ全面通行止め日程を報告すること。なお、歩道橋の全面通行止め期間は最長で 2 週間までとする。(土日・祝日含む)
- (20) 令和 8 年度における請負代金の支払限度額 (前払金及び部分払を含む。)は、1 6 6, 0 3 5, 5 0 0 円とする。また、発注者は予算上の都合その他の必要があるときは、支払いの限度額を変更することができるものとする。
- (21) その他不明な点については、必ず監督員と協議して施工を進めること。

各位

水俣市産業建設部土木課長

公共工事における環境への配慮について（お願い）

水俣市では、平成4年に環境モデル都市づくり宣言を行い、市民協働による主体的な環境まちづくりの実践によって良好な環境を確保し、自然環境と調和した持続可能な地域社会を構築し、次の世代へ引き継ぐため、環境基本条例を定めています。

条例では、水俣市における事業者の責務として、その事業活動によって環境を損なうことのないよう自己の責任において、必要な措置を自ら進んで講ずるとともに、環境まちづくりへの協力を努めるよう規定されています。

つきましては、本市の趣旨を御理解いただき、下記の点等に留意のうえ、公共工事を施工されますようお願いいたします。

記

- 1 建設工事に係る資材の再資源化等に関する法律（通称建設リサイクル法、平成12年法律第104号）に基づく建設副産物の発生抑制、分別解体、再資源化等再利用の促進、適正処理の徹底、及び建設発生土等の有効利用に関する行動計画の推進について
 - (1) 建設副産物の発生を抑制する施工方法等を検討、実践する。
 - (2) 建設発生土、再生アスファルト、再生骨材等の再生材を建設資材として可能な限り利用する。
 - (3) 建設汚泥等については、再生利用の促進を図る。
 - (4) 適正な建設副産物の処理を行う。
- 2 環境負荷の低減に資する資材等の使用について
 - (1) 熱帯産の木材等を使用した建設資材の使用を最小限に留める。
 - (2) 再生可能な資材等の採用を図る。
- 3 環境に悪影響を与える事項の抑制について
 - (1) 建設機械等は使用しない場合、エンジン停止の遵守等省エネルギーに努める。
 - (2) 環境に配慮したエコ商品の利用を促進する。
 - (3) 節電、節水等の実践を推進する。
 - (4) 工事用車両、建設機械等の使用については、大気汚染の軽減及び省エネに配慮した車種（排出ガス対策型建設機械等）を積極的に採用する。
- 4 その他
 - (1) 騒音・振動等の規制基準を遵守する。（低騒音型建設機械の使用等）
 - (2) 自然災害の未然防止への配慮を行う。
 - (3) 自然環境保全の取り組み

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
橋梁下部					式	1			
	橋台工				式	1			
		作業土工			式	1			
			床掘り	土砂,掘削深さ5m超20m以下	m ³	1,166			第1号単価表, SZA161//J01
			基面整正		m ²	113			第2号単価表, SZA169//J01
			埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m ³	269			第3号単価表, SZA181//J01
			残土処理工		m ³	867			第1号明細表
		場所打杭工			式	1			
			場所打杭工(全回転式 ールケーシング工)	設計杭径1200mm,杭長15m	本	8			第4号単価表
			残土処理工		m ³	130			第2号明細表

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			場所打杭鉄筋カゴ 材料費		本	8			第3号明細表
			補強リング、スペ ーサー		式	1			第4号明細表
			杭頭処理	設計杭径1200mm	本	8			
			積込(コンクリー ト殻)		m ³	9			第6号単価表, SZA789//J01
			殻運搬	コンクリート(無筋)構造物とりこわ し, 機械積込	m ³	9			第7号単価表, SZA961//J01
			処分費		t	21			
		躯体工			式	1			
			橋台		式	1			第5号明細表
			鉄筋工	橋台躯体	式	1			第6号明細表
			重力式擁壁	1mを超え2m未満, 18-8-40 W/C=60%以下 高炉	m ³	2.7			第9号単価表, SZA511//J01

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
	RC橋脚工				式	1			
		作業土工			式	1			
			床掘り	土砂,掘削深さ5m超20m以下	m ³	1,377			第1号単価表, SZA161//J01
			基面整正		m ²	82			第2号単価表, SZA169//J01
			埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m ³	706			第3号単価表, SZA181//J01
			残土処理工		m ³	592			第7号明細表
		場所打杭工			式	1			
			場所打杭工(全回転式 ールケーシング工)	設計杭径1200mm, 杭長1 6.5m	本	12			第10号単価表
			残土処理工		m ³	216			第8号明細表
			場所打杭鉄筋カゴ 材料費		本	12			第9号明細表

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			補強リング、スペーサー		式	1			第10号明細表
			杭頭処理	設計杭径1200mm	本	12			
			積込(コンクリート殻)		m ³	14			第6号単価表, SZA789//J01
			殻運搬	コンクリート(無筋)構造物とりこわし, 機械積込	m ³	14			第7号単価表, SZA961//J01
			処分費		t	32			
		RC躯体工			式	1			
			T形橋脚	10≦H<15 220≦V<440, 24-12-20 高炉	m ³	333			
			円筒型枠	φ160	m	55			
			鉄筋工	橋脚躯体	式	1			第11号明細表
	護岸工				式	1			

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
		作業土工			式	1			
			床掘り	土砂, 標準	m ³	105			第12号単価表, SZA161//J03
			基面整正		m ²	24			第2号単価表, SZA169//J01
			埋戻し	小規模, 土砂	m ³	9.3			第13号単価表, SZA181//J02
			路体(築堤)盛土	2.5m未満	m ³	9.1			第14号単価表, SZA113//J01
			残土処理工		m ³	85			第12号明細表
			法面整形	盛土部, 法面締固めあり	m ²	25			第15号単価表, SZA301//J01
			法面整形	切土部, 現場制約なし	m ²	158			第16号単価表, SZA301//J02
		コンクリートブロック工			式	1			
			平ブロック張	150kg/個未満, 平ブロック 各種	m ²	194			第17号単価表, SZA423//J02

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			現場打天端コンクリート	18-8-40 W/C=60%以下 高炉, 一般養生	m ³	4.9			第18号単価表, SZA415//J01
			現場打基礎コンクリート	18-8-40 W/C=60%以下 高炉, 基礎碎石なし	m ³	3.8			第19号単価表, SZA463//J01
			現場打小口止コンクリート	18-8-40 W/C=60%以下 高炉, 一般養生	m ³	0.8			第20号単価表, [Ⅱ-2-③-24]
			コンクリート	無筋・鉄筋構造物, バックホウ(クレーン機能付)打設	m ³	3			第21号単価表, SZB401//J02
		石張り・石積み工			式	1			
			石張(複合)	練石, 30cm以上40cm以下	m ²	166			第22号単価表
			現場打天端コンクリート	18-8-40 W/C=60%以下 高炉, 一般養生	m ³	5.2			第18号単価表, SZA415//J01
			現場打基礎コンクリート	18-8-40 W/C=60%以下 高炉, 基礎碎石なし	m ³	7.8			第19号単価表, SZA463//J01
			コンクリート	無筋・鉄筋構造物, バックホウ(クレーン機能付)打設	m ³	3.3			第21号単価表, SZB401//J02
	旧橋撤去工				式	1			

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
		橋梁撤去工							
			構造物とりこわし	鉄筋構造物 機械施工, 低騒音 ・低振動対策 必要	m ³	26			第23号単価表, [VI-1-④-1]
			構造物とりこわし	無筋構造物 機械施工, 低騒音 ・低振動対策 必要	m ³	45			第24号単価表, [VI-1-④-1]
			高欄撤去		m	42			第25号単価表, [II-2-⑱-5]
			アスファルト舗装 版破砕・積込み		m ³	2.1			第26号単価表, [II-2-⑱-5]
			殻運搬	コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし, 機械積込	m ³	26			第27号単価表, SZA961//J02
			殻運搬	コンクリート(無筋)構造物とりこわし, 機械積込	m ³	45			第7号単価表, SZA961//J01
			現場発生品及び支給品運搬	, DID区間あり	t	0.4			第28号単価表, [I-2-③-3]
			アスファルト塊運搬	DID区間あり, 2.0km以下	m ³	2.1			第29号単価表, [II-2-⑱-13]
			処分費	有筋コンクリート	t	65			

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			処分費		t	106			
			処分費	高欄 (アルミ)	t	0.4			
			処分費		t	4.9			
	仮設工				式	1			
		工事用道路工			式	1			
			工事用道路設置・撤去		式	1			第13号明細表
		土留・仮締切工			式	1			
			瀬替盛土設置		式	1			第14号明細表
			瀬替盛土撤去		式	1			第15号明細表
			仮設矢板設置・撤去		式	1			第16号明細表

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
		仮橋・作業構台工			式	1			
			上部工架設工	ラフテレーンクレーン	t	7.3			
			覆工板設置工	ラフテレーンクレーン	m ²	41			
			高欄設置工	単管パイプ型,	m	40			
			歩道仮橋材料費		式	1			第34号単価表
			コンクリート	小型構造物, 人力打設	m ³	1.3			第35号単価表, SZB401//J04
			型枠	一般型枠, 小型構造物	m ²	2.9			第36号単価表, SZB431//J01
			鉄筋加工	D13	t	0.03			第37号単価表
			鉄筋組立	D13	t	0.03			第38号単価表
			床掘り	土砂, 小規模	m ³	2			第39号単価表, SZA161//J02

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
			埋戻し	小規模, 土砂	m ³	0.3			第13号単価表, SZA181//J02
			路体 (築堤) 盛土	2.5m未満	m ³	2			第14号単価表, SZA113//J01
			下層路盤 (歩道部)	全仕上り厚100mm, 1層施工	m ²	6			第40号単価表, SZD006//J01
			表層 (歩道部)	1.4m以上, 平均仕上り厚30mm	m ²	6			第41号単価表, SZD027//J01
		仮移設工			式	1			
			信号機仮移設		式	1			
			区画線設置	溶融式 (手動), 実線 45cm	m	12			第42号単価表, [VI-1-①-1]
		水替工			式	1			
			ポンプ設置・撤去		箇所	2			
			ポンプ運転	排水量0以上120m ³ /h未満, 全揚程 10m 作業時排水	日				

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
		汚濁防止工			式	1			
			汚濁防止フェンス 設置・撤去		m	160			第45号単価表, [Ⅱ-5-⑫-2]
			汚濁防止フェンス 賃料	単独φ300 カーテン高さ 4m,	式	1			
		交通誘導工			式	1			
			交通誘導警備員B		人・日	532			
	直接工事費				式	1			
	共通仮設費				式	1			
		率計算分			式	1			
		運搬費			式	1			第17号明細表
	純工事費				式	1			

本 工 事 内 訳 表

費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量	単価	金額	摘要
	現場管理費				式	1			
		率計算分			式	1			
	工事原価				式	1			
	一般管理費等				式	1			
		一般管理費			式	1			
			率計算分		式	1			
		契約保証費			式	1			
	工事価格				式	1			
		消費税等相当額			式	1			
	本工事費				式	1			

残土処理工 100m³ 当たり明細表

第1号 A00000000001 A01

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土砂等運搬	標準 バックホウ	m ³	100				第48号単価表, SZA105//J02
整地	残土受入れ地での処理	m ³	100				第49号単価表, SZA109//J01
合 計		m ³	100				
単位当り		m ³	1				

残土処理工 100m³ 当たり明細表

第2号 A00000000001 A02

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土砂等運搬	標準 バックホウ	m ³	100				第48号単価表, SZA105//J02
整地	残土受入れ地での処理	m ³	100				第49号単価表, SZA109//J01
合 計		m ³	100				
単位当り		m ³	1				

場所打杭鉄筋カゴ材料費 1本当たり明細表

第3号 A00000000005 A01

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
鉄筋加工	D32	t	2.1				第53号単価表
鉄筋組立	D32	t	2.1				第54号単価表
鉄筋加工	D25	t	1.3				第55号単価表
鉄筋組立	D25	t	1.3				第56号単価表
鉄筋加工	D13	t	0.01				第57号単価表
鉄筋組立	D13	t	0.01				第58号単価表
合 計		本	1				

補強リング、スペーサー 1式当たり明細表

第4号 A00000000002 A01

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
等辺山形鋼	6×50×50	t	0.45				
曲げ加工	等辺山形鋼	本	40				
穴あけ加工		箇所	1,600				
固定用Uボルト	D32	個	800				
平鋼	30×4×80	t	0.02				
固定用Uボルト	D32	個	320				
合 計		式	1				

橋台 1式当たり明細表

第5号の1 A0000000010 A01

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
コンクリート	無筋・鉄筋構造物 コンクリートポンプ車打設	m ³	438				第59号単価表, SZB401//J06
型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	m ²	215				第60号単価表, SZB431//J02
型枠	撤去しない埋設型枠 床版部	m ²	145				第61号単価表, SZB431//J05
撤去しない埋設型枠 (材料費)	床版部	m ²	145				第62号単価表, SZB435//J01
円筒型枠	φ160	m	27				
コンクリート	無筋・鉄筋構造物 コンクリートポンプ車打設	m ³	11				第63号単価表, SZB401//J05
型枠	一般型枠 均しコンクリート	m ²	5.5				第64号単価表, SZB431//J04
基礎碎石	17.5cmを超え20.0cm以下 再生クラッシュラン RC-40	m ²	114				第65号単価表, SZA391//J01
足場工	手摺先行型枠組足場 安全ネットなし	掛m ²	317				
コンクリート	無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設	m ³	0.4				第67号単価表, SZB401//J03

橋台 1式当たり明細表

第5号の2 A0000000010 A01

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	m ²	2.6				第60号単価表, SZB431//J02
合 計		式	1				

鉄筋工 1式当たり明細表

橋台躯体

第6号の1 A00000000003 A01

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
鉄筋加工	D25	t	9.6				第68号単価表
鉄筋組立	D25	t	9.6				第69号単価表
鉄筋加工	D22	t	2.5				第70号単価表
鉄筋組立	D22	t	2.5				第71号単価表
鉄筋加工	D19	t	0.88				第72号単価表
鉄筋組立	D19	t	0.88				第73号単価表
鉄筋加工	D16	t	4				第74号単価表
鉄筋組立	D16	t	4				第75号単価表
鉄筋加工	D13	t	2.3				第76号単価表
鉄筋組立	D13	t	2.3				第77号単価表

鉄筋工 1式当たり明細表

橋台躯体

第6号の2 A00000000003 A01

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
合 計		式	1				

残土処理工 100m³ 当たり明細表

第7号 A00000000001 A03

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土砂等運搬	標準 バックホウ	m ³	100				第48号単価表, SZA105//J02
整地	残土受入れ地での処理	m ³	100				第49号単価表, SZA109//J01
合 計		m ³	100				
単位当り		m ³	1				

残土処理工 100m³ 当たり明細表

第8号 A00000000001 A04

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土砂等運搬	標準 バックホウ	m ³	100				第48号単価表, SZA105//J02
整地	残土受入れ地での処理	m ³	100				第49号単価表, SZA109//J01
合 計		m ³	100				
単位当り		m ³	1				

場所打杭鉄筋カゴ材料費 1本当たり明細表

第9号 A00000000005 A02

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
鉄筋加工	D32	t	2.3				第78号単価表
鉄筋組立	D32	t	2.3				第79号単価表
鉄筋加工	D19	t	0.72				第80号単価表
鉄筋組立	D19	t	0.72				第81号単価表
鉄筋加工	D13	t	0.01				第82号単価表
鉄筋組立	D13	t	0.01				第83号単価表
合 計		本	1				

補強リング、スペーサー 1式当たり明細表

第10号 A00000000002 A02

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
等辺山形鋼	6×50×50	t	0.8				
曲げ加工	等辺山形鋼	本	72				
穴あけ加工		箇所	2,880				
固定用Uボルト	D29	個	1,440				
平鋼	30×4×80	t	0.05				
固定用Uボルト	D29	個	576				
合 計		式	1				

鉄筋工 1式当たり明細表

橋脚躯体

第11号の1 A00000000003 A02

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
鉄筋加工	D32	t	46				第85号単価表
鉄筋組立	D32	t	46				第86号単価表
鉄筋加工	D29	t	2.1				第87号単価表
鉄筋組立	D29	t	2.1				第88号単価表
鉄筋加工	D22	t	18				第89号単価表
鉄筋組立	D22	t	18				第90号単価表
鉄筋加工	D16	t	1.8				第91号単価表
鉄筋組立	D16	t	1.8				第92号単価表
ガス圧接継手	D32	箇所	158				第93号単価表
ガス圧接継手	D29	箇所	40				第94号単価表

鉄筋工 1式当たり明細表

橋脚躯体

第11号の2 A00000000003 A02

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
合 計		式	1				

残土処理工 100m³ 当たり明細表

第12号 A00000000001 A05

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土砂等運搬	標準 バックホウ	m ³	100				第48号単価表, SZA105//J02
整地	残土受入れ地での処理	m ³	100				第49号単価表, SZA109//J01
合 計		m ³	100				
単位当り		m ³	1				

工事中道路設置・撤去 1式当たり明細表

第13号 A00000000006 A01

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
購入土	修正CBR20以上 (ほぐし土量)	m ³	542				T0699//A01
路体 (築堤) 盛土	4.0m以上 20,000m ³ 未満	m ³	408				第95号単価表, SZA113//J02
ケーブル撤去 (ガードケーブル)	標準型 土中建込 路側用 C種	m	34				
掘削	土砂 片切掘削	m ³	408				第97号単価表, SZA101//J01
土砂等運搬	標準 バックホウ	m ³	408				第48号単価表, SZA105//J02
整地	残土受入れ地での処理	m ³	408				第49号単価表, SZA109//J01
ケーブル張 (ガードケーブル)	標準型 土中建込 路側用 C種	m	34				
合 計		式	1				

瀬替盛土設置 1式当たり明細表

第14号 A00000000007 A01

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
積込 (ルーズ)	土砂 土量50,000m3未満	m ³	11,667				第99号単価表, SZA125//J01
土砂等運搬	標準 バックホ	m ³	11,667				第100号単価表, SZA105//J01
購入土	修正CBR20以上 (ほぐし土量)	m ³	1,330				T0699//A02
路体 (築堤) 盛土	2.5m未満	m ³	232				第101号単価表, SZA113//A03
路体 (築堤) 盛土	4.0m以上 20,000m3未満	m ³	4,358				第95号単価表, SZA113//J02
路体 (築堤) 盛土	4.0m以上 20,000m3未満	m ³	8,078				第102号単価表, SZA113//A04
大型土のう製作		袋	316				
土砂等運搬	標準 バックホ	m ³	263				第100号単価表, SZA105//J01
大型土のう設置 (再設置含む)	作業半径 6m以下 設置面高さ $-3m \leq H \leq 2m$	袋	316				
合 計		式	1				

瀬替盛土撤去 1式当たり明細表

第15号 A00000000008 A01

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
掘削	土砂 オープンカット	m ³	12,667				第105号単価表, SZA101//J03
土砂等運搬	標準 バックホ	m ³	12,667				第48号単価表, SZA105//J02
整地	残土受入れ地での処理	m ³	12,667				第49号単価表, SZA109//J01
大型土のう撤去	作業半径 6 m以下 設置面高さ $-3\text{ m} \leq H \leq 2\text{ m}$	袋	566				
土砂等運搬	標準 バックホ	m ³	472				第48号単価表, SZA105//J02
整地	残土受入れ地での処理	m ³	472				第49号単価表, SZA109//J01
合 計		式	1				

仮設矢板設置・撤去 1式当たり明細表

第16号の1 A0000000009 A01

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下	m	15				第107号単価表, SZD321//J01
舗装版破碎	アスファルト舗装版 障害等なし	m ²	21				第108号単価表, SZD311//J01
殻運搬	舗装版破碎 機械積込(騒音対策不要、舗装版厚15cm以下)	m ³	2.1				第109号単価表, SZA961//J03
処分費		t	5				
鋼矢板賃料	鋼矢板 III型	t	120				
鋼矢板賃料	鋼矢板 IV型	t	174				
鋼矢板打込工 (アースオーガ併用圧入工法)	III型 L=13m 圧入長12.5m	枚	154				
鋼矢板打込工 (アースオーガ併用圧入工法)	IV型 L=19m 圧入長17.5m	枚	120				
山留材賃料	H400型	t	54				
山留材賃料	H300型	t	11				

仮設矢板設置・撤去 1式当たり明細表

第16号の2 A00000000009 A01

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
切梁・腹起し設置	火打ブロックなし	t	65				
切梁・腹起し撤去	火打ブロックなし	t	65				
鋼矢板引抜工 (バイプロハンマ工)	油圧式バイプロハンマ 陸上施工 引抜長12.5m	枚	154				
鋼矢板引抜工 (バイプロハンマ工)	油圧式バイプロハンマ 陸上施工 引抜長17.5m	枚	120				
合 計		式	1				

運搬費 1式当たり明細表

第17号 A03000 A01

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
重建設機械分解組立輸送費 (往復)	オールケーシング掘削機 クローラ式	回	1				
重建設機械分解組立輸送費 (往復)	クローラクレーン系	回	1				
仮設材等の運搬	製品長1.5mを超え 運搬距離0.5km (×往復)	t	294				
仮設材等の積み込み, 取卸し費	積み込み, 取卸し (往復分)	t	294				
合 計		式	1				

第1号 SZA161 J01		床掘り 1m3 当たり単価表					土砂 掘削深さ5m超20m以下 [Ⅱ-1-③-4]	
名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要	
油圧クラムシェル [テレスコ ピック式]		供用日					MA251	
小型バックホウ (クローラ型) [標準型]	排ガス 1 次	供用日					MA122	
普通作業員		人					RA010	
運転手(特殊)		人					RA070	
特殊作業員		人					RA005	
軽油		L					TSX24, 1×136	
積算単価		式	1					
合 計		m 3	1					
	土質 A = 01 土砂 施工方法 B = 03 掘削深さ5m超20m以下 土留方式の種類 C = 04 切梁腹起式			障害の有無 D = 02 障害あり 豪雪割増 E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ				

第2号 SZA169 J01

基面整正 1m² 当たり 単価表

[Ⅱ-1-③-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
普通作業員		人					RA010
積算単価		式	1				
合 計		m ²	1				

第3号の1 SZA181 J01

埋戻し 1m3 当たり単価表

最大埋戻幅1m以上4m未満

[Ⅱ-1-③-13]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型] 賃料		日					KQ012
振動ローラ [ハンドガイド式] 賃料		日					KQ805
タンパ賃料		日					KQ632
普通作業員		人					RA010
特殊作業員		人					RA005
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
ガソリン	レギュラー スタンド	L					TSX32, 1×140
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				

第3号の2 SZA181 J01

埋戻し 1m3 当たり単価表

最大埋戻幅1m以上4m未満

[Ⅱ-1-③-13]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
施工方法	A = 03 最大埋戻幅1m以上4m未満			豪雪割増D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第4号の1 SB034 J01

場所打杭工 (全回転式オールケーシング工) 1本当たり単価表

設計杭径 1 2 0 0 mm
杭長 15m
[Ⅱ-3-②-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
オールケーシング掘削機運転	全回転型・スキッド式 普通型	日					
クローラクレーン運転	油圧ラチスジブ基礎工事用 排出ガス対策型 2 0 1 4 年規制	日					
バックホウ運転	クローラ型・後方超小旋回 超低騒音 (排出ガス対策型 2 0 1 4 年規制)	日					
生コンクリート	3 0 - 1 8 - 4 0 高炉	m ³	18.482				
ビット等損耗費		%					Z60001,
諸雑費		%					Z90001

場所打杭工 (全回転式オールケーシング工) 1本当たり単価表

設計杭径 1200 mm
 杭長 15m
 [Ⅱ-3-②-7]

第4号の2 SB034 J01

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
合 計		本	1				
設計杭径 D レキ質土・粘性土・砂・砂質土の掘削長 m	A = 03 設計杭径 1200 mm B = 17.14	生コンクリート	小型車割増 J = 01 小型車割増なし				
軟岩 I の掘削長 (m)	D = 3.13	生コンクリート	夜間割増 K = 01 夜間割増なし				
杭長 L (m)	H = 15	生コンクリート単価 (円/m ³)	L = 25700				
生コンクリート規格	I = 02 30-18-40 高炉		豪雪割増 M = 01 豪雪割増 工種条件と同じ				

第5号 SB043 J01

杭頭処理 1本当たり単価表

設計杭径 1 2 0 0 mm

[Ⅱ-3-②-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 1	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		本	1				
設計杭径D	A = 03 設計杭径 1 2 0 0 mm						

第6号 SZA789 J01

積込 (コンクリート殻) 1m³ 当たり単価表

[Ⅱ-2-⑭-3]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ (クローラ型) [標準型]	排ガス 2014	供用日					
普通作業員		人					RA010
運転手 (特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
	豪雪割増 A = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			費用の内訳 B = 01	全ての費用		

第7号 SZA961 J01

殻運搬 1m3 当たり単価表

コンクリート(無筋)構造物とりこわし
機械積込
[Ⅱ-2-25-1]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		供用日					MA405
運転手(一般)		人					RA075
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
殻発生作業 積込工法区分 DID区間の有無	A = 01 コンクリート(無筋)構造物とりこわし B = 01 機械積込 C = 02 DID区間あり			運搬距離D = 09 3.3km以下 豪雪割増E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳F = 01 全ての費用			

第8号 SA092 J04

処分費 100 t 当たり単価表

[I -2-②-43]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
処分費		t	100				TTA10
合 計		t	100				
単位当り		t	1				
処分費 (円 / t)	A = 1200						

第9号の1 SZA511 J01

重力式擁壁 1m 3 当たり単価表

1mを超え2m未満
18-8-40 W/C=60%以下 高炉
[Ⅱ-2-⑤-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ (クローラ型) [後方超小旋回]	超低・C付・排2014	供用日					
型わく工		人					RA165
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
生コンクリート	18-8-40 高炉 W/C=60%以下	m ³					T0320
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
擁壁平均高さ コンクリート規格 (選択省略)	A = 01 1mを超え2m未満 B = 01 *			コンクリート種類 G = 02 コンクリート規格 H = 05	高炉 18-8-40 W/C=60%以下		

第9号の2 SZA511 J01

重力式擁壁 1m 3 当たり単価表

1mを超え2m未満
 18-8-40 W/C=60%以下 高炉
 [Ⅱ-2-⑤-7]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
基礎碎石の有無 均しコンクリートの有無 養生工の種類 圧送管延長距離区分	C = 02 基礎碎石あり D = 01 均しコンクリートなし E = 01 一般養生 F = 01 延長無し		生コンクリート小型車割増I = 01 生コンクリート夜間割増J = 01 豪雪割増K = 01	小型車割増なし 夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ			

第10号の1 SB034 J03

場所打杭工(全回転式オールケーシング工) 1本当たり単価表

設計杭径1200mm
杭長16.5m
[Ⅱ-3-②-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
オールケーシング掘削機運転	全回転型・スキッド式 普通型	日					
クローラクレーン運転	油圧ラチスジブ基礎工専用 排出ガス対策型2014年規制	日					
バックホウ運転	クローラ型・後方超小旋回 超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)	日					
生コンクリート	30-18-40 高炉	m ³	20.33				
ビット等損耗費		%					Z60001,
諸雑費		%					Z90001

第10号の2 SB034 J03

場所打杭工 (全回転式オールケーシング工) 1本当たり単価表

設計杭径 1 2 0 0 mm
杭長 16.5m
[Ⅱ-3-②-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
合 計		本	1				
設計杭径D レキ質土・粘性土・砂・砂質土の掘削長 m	A = 03 設計杭径 1 2 0 0 mm B = 19.32	生コンクリート	小型車割増 J = 01	小型車割増なし			
軟岩 I の掘削長 (m)	D = 2.66	生コンクリート	夜間割増 K = 01	夜間割増なし			
杭長 L (m)	H = 16.5	生コンクリート単価 (円/m ³)	L = 25700				
生コンクリート規格	I = 02 30-18-40 高炉		豪雪割増 M = 01	豪雪割増 工種条件と同じ			

第11号の1 SE981 J02

T形橋脚 10m 3 当たり単価表

10≦H<15 220≦V<440
24-12-20 高炉
[IV-7-⑭-11]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
型わく工		人					RA165
とび工		人					RA030
普通作業員		人					RA010
生コンクリート	24-12-20 高炉	m ³	10.2				
コンクリートポンプ車運転	ブーム式	日					
雑工種		%					Z60001,
諸雑費		%					Z90001
合 計		m ³	10				

T形橋脚 10m 3 当たり単価表

10 ≤ H < 15 220 ≤ V < 440
 24 - 12 - 20 高炉
 [IV-7-⑱-11]

第11号の2 SE981 J02

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
単位当り		m 3	1				
施工区分 (構造物高H, 打設量V) 生コンクリート規格	A = 04 10 ≤ H < 15 220 ≤ V < 440 B = 18 24 - 12 - 20 高炉			圧送管組立の有無 F = 01 圧送管組立なし 生コンクリート小型車割増 H = 01 小型車割増なし			
雑工種 (基礎材敷設転圧) の有無 雑工種 (均しコンクリート) の有無 養生工	C = 01 雑工種 (基礎材敷設転圧) あり D = 01 雑工種 (均しコンクリート) あり E = 01 一般養生			生コンクリート夜間割増 I = 01 夜間割増なし 生コンクリート単価 (円/m ³) J = 24000 豪雪割増 K = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第12号 SZA161 J03

床掘り 1m3 当たり単価表

土砂
標準
[Ⅱ-1-③-4]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型] 賃料		日					KQ012
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
土質 A = 01 土砂 施工方法 B = 01 標準 土留方式の種類 C = 01 土留なし							障害の有無 D = 01 障害なし 豪雪割増 E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ

第13号 SZA181 J02

埋戻し 1m3 当たり単価表

小規模
土砂
[Ⅱ-1-③-13]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回]	排ガス 2 次	供用日					MA204
タンパ及びランマ [ランマ]		供用日					MC271
普通作業員		人					RA010
特殊作業員		人					RA005
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
ガソリン	レギュラー スタンド	L					TSX32, 1×140
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
施工方法 土質	A = 05 上記以外(小規模) B = 01 土砂			豪雪割増 費用の内訳	D = 01 豪雪割増 E = 01 全ての費用	工種条件と同じ	

第14号 SZA113 J01

路体（築堤）盛土 1m 3 当たり単価表

2.5m未満

[Ⅱ-1-②-22]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
振動ローラ [ハンドガイド式]] 賃料		日					KQ810
普通作業員		人					RA010
特殊作業員		人					RA005
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m 3	1				
施工幅員	A = 01 2.5m未満						

第15号 SZA301 J01

法面整形 1m 2 当たり単価表

盛土部
法面締固めあり
[Ⅱ-2-①-4]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型] 賃料		日					KQ012
普通作業員		人					RA010
運転手(特殊)		人					RA070
土木一般世話役		人					RA125
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m 2	1				
整形箇所 法面締固めの有無 現場制約の有無	A = 01 盛土部 B = 01 法面締固めあり C = 02 現場制約なし						
				土質D = 02 土質、砂及び砂質土、粘性土 豪雪割増E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳F = 01 全ての費用			

第16号 SZA301 J02

法面整形 1m 2 当たり単価表

切土部
現場制約なし
[Ⅱ-2-①-4]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型] 賃料		日					KQ012
普通作業員		人					RA010
運転手(特殊)		人					RA070
土木一般世話役		人					RA125
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m 2	1				
整形箇所 現場制約の有無 土質	A = 02 切土部 C = 02 現場制約なし D = 02 埴質土、砂及び砂質土、粘性土						豪雪割増 E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳 F = 01 全ての費用

第17号の1 SZA423 J02

平ブロック張 1m2 当たり単価表

150kg/個未満
平ブロック各種
[Ⅱ-2-③-11]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		日					KQ024
普通作業員		人					RA010
運転手(特殊)		人					RA070
特殊作業員		人					RA005
土木一般世話役		人					RA125
平ブロック		m ²					TK302//A01
軽油		L					TSX24, 1×136
再生クラッシャーラン	RC-40	m ³					TCF04
積算単価		式	1				
合 計		m ²	1				

平ブロック張 1m2 当たり単価表

第17号の2 SZA423 J02

150kg/個未満
平ブロック 各種
[Ⅱ-2-③-11]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ブロックの質量 平ブロック規格(選択省略)	A = 01 150kg/個未満 B = 01 *			吸出し防止材の有無 F = 02 吸出し防止材なし 連結金具の有無 G = 02 連結金具なし			
裏込材の有無 裏込材10m2当り使用量 遮水シートの有無	C = 01 裏込材あり D = 02 1.0m3を超え3.0m3以下 E = 02 遮水シート不要			平ブロック規格 I = 03 平ブロック 各種 裏込材規格 J = 07 再生クラッシュラン RC-40			

第18号の1 SZA415 J01

現場打天端コンクリート 1m³ 当たり単価表

18-8-40 W/C=60%以下 高炉
一般養生
[Ⅱ-2-③-26]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		日					KQ024
型わく工		人					RA165
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
生コンクリート	18-8-40 高炉 W/C=60%以下	m ³					T0320
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
生コンクリート規格(選択省略) 養生工の種類	A = 01 * B = 01 一般養生						生コンクリート規格D = 05 18-8-40 W/C=60%以下 生コンクリート小型車割増E = 01 小型車割増なし

第18号の2 SZA415 J01

現場打天端コンクリート 1m3 当たり単価表

18-8-40 W/C=60%以下 高炉
一般養生
[Ⅱ-2-③-26]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
生コンクリート種別	C = 02 高炉		生コンクリート夜間割増	F = 01	夜間割増なし		

第19号の1 SZA463 J01

現場打基礎コンクリート 1m³当たり単価表18-8-40 W/C=60%以下 高炉
基礎砕石なし
[Ⅱ-2-③-23]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		日					KQ024
型わく工		人					RA165
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
生コンクリート	18-8-40 高炉 W/C=60%以下	m ³					T0320
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
生コンクリート規格(選択省略) 基礎砕石の有無	A = 01 * B = 02 基礎砕石なし			生コンクリート規格E = 05 生コンクリート小型車割増F = 01	18-8-40 W/C=60%以下 小型車割増なし		

第20号の1 SZA413 J01

現場打小口止コンクリート 1m3 当たり単価表

18-8-40 W/C=60%以下 高炉
一般養生
[Ⅱ-2-③-24]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		日					KQ024
普通作業員		人					RA010
型わく工		人					RA165
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
生コンクリート	18-8-40 高炉 W/C=60%以下	m3					T0320
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
生コンクリート規格(選択省略) 養生工の種類	A = 01 * B = 01 一般養生			生コンクリート規格D = 05 生コンクリート小型車割増E = 01	18-8-40 W/C=60%以下 小型車割増なし		

第20号の2 SZA413 J01

現場打小口止コンクリート 1m3 当たり単価表

18-8-40 W/C=60%以下 高炉
一般養生
[Ⅱ-2-③-24]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
生コンクリートポット種類	C = 02 高炉		生コンクリート夜間割増	F = 01 夜間割増なし			

第21号の1 SZB401 J02

コンクリート 1m3 当たり単価表

無筋・鉄筋構造物
バックホウ(クレーン機能付)打設
[Ⅱ-4-①-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		日					KQ024
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
運転手(特殊)		人					RA070
生コンクリート	18-8-40 高炉 W/C=60%以下	m ³					T0320
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
構造物種別	A = 01 無筋・鉄筋構造物						
打設工法	B = 03 バックホウ(クレーン機能付)打設						
				コンクリート規格L = 05 18-8-40 W/C=60%以下			
				生コンクリート小型車割増M = 01 小型車割増なし			

第21号の2 SZB401 J02

コンクリート 1m³当たり単価表

無筋・鉄筋構造物
バックホウ(クレーン機能付)打設
[Ⅱ-4-①-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
コンクリート規格(選択省略) 養生工の種類 コンクリートセメント種類	C = 01 * E = 02 一般養生 K = 02 高炉		生コンクリート 夜間割増N = 01 豪雪割増0 = 01 費用の内訳P = 01	夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ 全ての費用			

第22号の1 SZA479 J01

石張（複合） 1m2 当たり単価表

練石
30cm以上40cm以下
[Ⅱ-2-④-6]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		日					KQ024
普通作業員		人					RA010
運転手(特殊)		人					RA070
石工		人					RA035
土木一般世話役		人					RA125
生コンクリート	18-8-40 高炉 W/C=60%以下	m ³					T0320
軽油		L					TSX24, 1×136
再生クラッシャーラン	RC-40	m ³					TCF04
積算単価		式	1				
合 計		m ²	1				

第22号の2 SZA479 J01

石張 (複合) 1m² 当たり単価表

練石
30cm以上40cm以下
[II-2-④-6]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
構造区分 玉石控	A = 01 練石 B = 02 30cm以上40cm以下	胴込・裏込		種類 F = 02 規格 G = 05 18 - 8 - 40 W/C=60%以下	高炉		
胴込・裏込コンクリート規格(選択省略) 裏込材の有無	C = 01 * D = 01 裏込材あり			生コンクリート小型車割増 H = 01 生コンクリート夜間割増 I = 01	小型車割増なし 夜間割増なし		
胴込・裏込材規格(選択省略)	E = 01 *			胴込・裏込材規格 J = 07 再生	クラッシュラン RC-40		

第23号 SG353 J03

構造物とりこわし 1m³当たり単価表

鉄筋構造物 機械施工
低騒音・低振動対策 必要
[VI-1-④-1]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
構造物とりこわし工	鉄筋構造物 機械施工 制約無 昼間	m ³	1				
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		m ³	1				
構造物区分 A = 02 鉄筋構造物 施工区分 B = 01 機械施工 低騒音・低振動対策の有無 C = 02 低騒音・低振動対策 必要				夜間作業の有無 D = 01 夜間作業(20時~6時)なし 時間的制約の有無 E = 01 時間的制約なし			

第24号 SG353 J02

構造物とりこわし 1m³当たり単価表

無筋構造物 機械施工
 低騒音・低振動対策 必要
 [VI-1-④-1]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
構造物とりこわし工	無筋構造物 機械施工 制約無 昼間	m ³	1				
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		m ³	1				
構造物区分 A = 01 無筋構造物 施工区分 B = 01 機械施工 低騒音・低振動対策の有無 C = 02 低騒音・低振動対策 必要	夜間作業の有無 D = 01 夜間作業(20時~6時)なし 時間的制約の有無 E = 01 時間的制約なし						

第25号 SZA851 J01

高欄撤去 1m当たり単価表

[Ⅱ-2-⑱-5]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
トラック [クレーン装置付]		供用日					MA443
溶接工		人					RA065
特殊作業員		人					RA005
土木一般世話役		人					RA125
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m	1				
	豪雪割増 A = 01 豪雪割増 工種条件と同じ						

第26号 SZA854 J01

アスファルト舗装版破碎・積込み 1m3 当たり単価表

[Ⅱ-2-⑱-5]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ (クローラ型) [標準型]	排ガス 2014	供用日					
大型ブレーカ [油圧式]		供用日					MC063
土木一般世話役		人					RA125
運転手 (特殊)		人					RA070
普通作業員		人					RA010
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
豪雪割増	A = 01 豪雪割増 工種条件と同じ						

第27号 SZA961 J02

殻運搬 1m3 当たり単価表

コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし
機械積込
[Ⅱ-2-25-1]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		供用日					MA405
運転手(一般)		人					RA075
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
殻発生作業 積込工法区分 DID区間の有無	A = 02 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし B = 01 機械積込 C = 02 DID区間あり			運搬距離D = 09 3.3km以下 豪雪割増E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳F = 01 全ての費用			

第28号 SZA082 J01

現場発生品及び支給品運搬 1 t 当たり単価表

DID区間あり
[I-2-③-3]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
トラック [クレーン装置付]		供用日					MA444
運転手(特殊)		人					RA070
特殊作業員		人					RA005
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		t	1				
トラック機種 DID区間の有無	A = 01 B = 02 DID区間あり			片道運搬距離(km) C = 03 3.0km以下 豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第29号 SZA869 J02

アスファルト塊運搬 1m³ 当たり単価表

DID区間あり
2.0km以下
[Ⅱ-2-⑭-13]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ダンプトラック [オンロード ・ディーゼル]		供用日					MA405
運転手(一般)		人					RA075
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
DID区間の有無 運搬距離	A = 02 DID区間あり B = 05 2.0km以下			豪雪割増C = 01 豪雪割増			工種条件と同じ

第30号 SA092 J08

処分費 100 t 当たり単価表

有筋コンクリート

[I -2-②-43]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
処分費		t	100				TTA10
合 計		t	100				
単位当り		t	1				
処分費 (円 / t)	A = 1500						

第31号 SB769 J01

上部工架設工 10 t 当たり単価表

ラフテレーンクレーン

[Ⅱ-5-⑩-9]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
橋りょう世話役		人					RA120
橋りょう特殊工		人					RA110
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2014	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		t	10				
単位当り		t	1				
作業区分 クレーン規格	A = 01 架設 B = 01 ラフテレーンクレーン						豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ

第32号 SB773 J01

覆工板設置工 100m² 当たり単価表

ラフテレーンクレーン

[Ⅱ-5-⑩-9]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2014	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		m ²	100				
単位当り		m ²	1				
作業区分 クレーン規格	A = 01 設置 B = 01 ラフテレーンクレーン						豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ

第33号 SB777 J01

高欄設置工 100m当たり単価表

単管パイプ型

[Ⅱ-5-⑩-9]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
普通作業員		人					RA010
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		m	100				
単位当り		m	1				
	作業区分 A = 01 設置 形式区分 B = 02 単管パイプ型			豪雪割増 E = 01 豪雪割増	工種条件と同じ		

第34号の1 B00000000001 A01

歩道仮橋材料費 1式当たり単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
主桁	H-594×302×14×23	t	7				
対傾構	[-300×90×9	t	0.36				
H形鋼	H-300×300×10	t	0.37				
倒れ防止材	L-100×100×10	t	0.02				
鋼板		式	1				
敷鉄板	賃料	枚・日	840				
覆工板	賃料	m2・月	1,154				
地覆	[-380×100×10.5	t	2.2				
鋼板		式	1				
転落防止柵		m	40				

第34号の2 B00000000001 A01

歩道仮橋材料費 1式当たり単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
高力ボルト	F10T M22×65	組	30				
高力ボルト	F10T M22×75	組	12				
高力ボルト	F10T M22×80	組	16				
高力ボルト	F10T M22×85	組	32				
高力ボルト	S10T M22×75	組	40				
高力ボルト	S10T M22×90	組	40				
高力ボルト	F10T M12×45 溶融亜鉛メッキ	組	32				
高力ボルト	F10T M12×60 溶融亜鉛メッキ	組	32				
ケミカルアンカー	M16	本	10				
合 計		式	1				

第35号 SZB401 J04

コンクリート 1m³ 当たり単価表

小型構造物
人力打設
[Ⅱ-4-①-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
生コンクリート	24-12-20(25) 高炉 W/C=55%以下	m ³					T0365
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
構造物種別 A = 02 小型構造物 打設工法 B = 04 人力打設 コンクリート規格(選択省略) C = 01 * 養生工の種類 E = 02 一般養生 現場内小運搬の有無 G = 02 現場内小運搬なし コンクリートメント種類 K = 02 高炉	コンクリート規格 L = 14 24-12-20(25) W/C=55%以下 生コンクリート小型車割増 M = 01 小型車割増なし 生コンクリート夜間割増 N = 01 夜間割増なし 豪雪割増 O = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳 P = 01 全ての費用						

第36号 SZB431 J01

型枠 1m² 当たり単価表

一般型枠
小型構造物
[Ⅱ-4-②-2]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
型わく工		人					RA165
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
積算単価		式	1				
合 計		m ²	1				
型枠の種類	A = 01 一般型枠			構造物の種類	B = 02 小型構造物		

第37号 B00000000002 A04

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D13

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 1 3	t	1.03				TA204
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第38号 B00000000004 A04

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D13

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第39号 SZA161 J02

床掘り 1m3 当たり単価表

土砂
小規模
[Ⅱ-1-③-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回]	排ガス2次	供用日					MA204
運転手(特殊)		人					RA070
普通作業員		人					RA010
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
	土質 A = 01 土砂 施工方法 B = 05 上記以外(小規模)			豪雪割増 E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳 F = 01 全ての費用			

第40号の1 SZD006 J01

下層路盤（歩道部） 1m 2 当たり単価表

全仕上り厚100mm
1層施工
[IV-1-①-5]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
小型バックホウ（クローラ型） 後方超小旋回	超低騒音・排ガス3次	供用日					
振動ローラ [搭乗式・コンバインド型] 賃料		日					KQ870
運転手(特殊)		人					RA070
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
再生クラッシャーラン	RC-40	m 3					TCF04
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m 2	1				

第40号の2 SZD006 J01

下層路盤（歩道部） 1m 2 当たり単価表

全仕上り厚100mm
1層施工
【IV-1-①-5】

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
全仕上り厚(mm) 施工区分 材料(選択省略)	A = 100 B = 01 1層施工 C = 01 *			材料D = 07 再生クラッシュラン RC-40 豪雪割増E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳F = 01 全ての費用			

第41号の1 SZD027 J01

表層（歩道部） 1m2 当たり単価表

1.4m以上
平均仕上り厚30mm
[IV-1-②-8]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
アスファルトフィニッシャ [クローラ型]		供用日					MC361
振動ローラ [搭乗式・コンバインド型] 賃料		日					KQ870
普通作業員		人					RA010
特殊作業員		人					RA005
運転手(特殊)		人					RA070
土木一般世話役		人					RA125
再生アスファルト混合物	密粒度 (13)	t					TG146
アスファルト乳剤	PK-3 プライムコート用	L					TG402
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				

第41号の2 SZD027 J01

表層（歩道部） 1m² 当たり単価表

1.4m以上
平均仕上り厚30mm
[IV-1-②-8]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
合 計		m ²	1				
1層当り平均幅員 平均仕上り厚(mm) 標準締固め後密度 瀝青材料種類 材料	A = 03 1.4m以上 B = 30 C = 01 2.20t/m ³ D = 02 プライムコート E = 18 再生 密粒度 (13)	アスファルト アスファルト混合物		瀝青材料種類F = 02 アスファルト合材使用量G = 02 夜間割増H = 01 豪雪割増I = 01 費用の内訳J = 01	プライムコート PK-3 200t未満 夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ 全ての費用		

第42号 SG301 J01

区画線設置 1,000m当たり単価表

 熔融式（手動）
 実線 45cm
 [VI-1-①-1]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
区画線設置（熔融式・手動）	豪雪無 実線45cm 制約無 昼間	m	1,000				
トラフィックペイント（熔融型）	3種1号 ビーズ含有量15～18% 白	kg	1,700.0				TF949, 235
ガラスビーズ	JIS R 3301 1号	kg	75.0				TF967
接着用プライマー	区画線用	kg	75.0				TF971
軽油		L	73.0				TSX24
諸雑費		%					Z90001
合 計		m	1,000				
単位当り		m	1				
規格・仕様（熔融式）	施工区分 A = 01 熔融式（手動） B = 04 実線 45cm 塗料規格（熔融式） D = 01 ビーズ含有量15～18% 白 標準 塗布厚 F = 01 塗布厚 1.5mm プライマー規格 G = 01 アスファルト舗装用 舗装種別 H = 01 排水性舗装でない場合						施工区間 I = 01 供用区間 夜間作業の有無 J = 01 夜間作業（20時～6時）なし 時間的制約の有無 K = 01 時間的制約なし 豪雪割増 L = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳 O = 01 全ての費用

第43号 SB709 J01

ポンプ設置・撤去 1箇所当たり単価表

[Ⅱ-5-⑧-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
バックホウ運転	クローラ型・クレーン付 超低騒音（排出ガス対策型2014年規制）	日					
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		箇所	1				

第44号 SB705 J02

ポンプ運転 1日当たり単価表

排水量0以上120m³/h未満
全揚程 10m 作業時排水
[Ⅱ-5-⑧-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
特殊作業員		人					RA005
工事用水中ポンプ運転		日					
発動発電機運転	ディーゼルエンジン駆動 超低騒音 (排出ガス対策型3次基準)	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		日	1				
	排水量 A = 01 排水量0以上120m ³ /h未満 全揚程 B = 01 全揚程 10m			排水方法 C = 01 作業時排水 豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第45号 SB952 J01

汚濁防止フェンス設置・撤去 100m当たり単価表

[Ⅱ-5-⑫-2]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
普通作業員		人					RA010
バックホウ運転	クローラ型・クレーン付 排出ガス対策型2014年規制	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		m	100				
単位当り		m	1				
作業区分	A = 01 設置・撤去						

第46号 SR561 J01

汚濁防止フェンス賃料 1式当たり単価表

単独φ300 カーテン高さ4m

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
汚濁防止フェンス賃料		枚	8				
合 計		式	1				
フェンス規格 カーテン生地引張強さ カーテン高さ (m)	A = 01 単独フロート φ300 B = 04 1000N/3cm未満 C = 4	スパン数	(1スパン=20m) 供用日数 (日)	D = 8 E = 212			

第47号 SA063 J01

交通誘導警備員 B 1人・日当たり単価表

[Ⅱ-5-21-1]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
交通誘導警備員 B		人					RA231
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		人・日	1				
交通誘導警備員区分 A = 02	交通誘導警備員 B						

第48号 SZA105 J02

土砂等運搬 1m³ 当たり単価表

標準
バックホウ
[Ⅱ-1-②-13]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		供用日					MA405
運転手(一般)		人					RA075
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
土砂等発生現場 積込機種・規格 土質	A = 01 標準 B = 01 バックホウ C = 01 土砂(岩塊・玉石混り土含む)			DID区間の有無D = 02 DID区間あり 運搬距離E = 06 2.0km以下 豪雪割増F = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第49号 SZA109 J01

整地 1m3 当たり単価表

残土受入れ地での処理

[Ⅱ-1-②-20]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型] 賃料		日					KQ012
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
作業区分	A = 01 残土受入れ地での処理						

第50号 SX280 J01		オールケーシング掘削機運転		1日当たり単価表		全回転型・スキッド式 普通型 [I-6-③-5]	
名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
全回転型オールケーシング掘削機	スキッド式・D/油圧駆動	供用日	1.46				MB761
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	88.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
排出ガス対策型区分	規格 A = 03 全回転型・スキッド式 B = 01 普通型 豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ	オールケーシング掘削機 (供用日/日) 特殊運転手 (人/日) 軽油 (L/日)	E = 1.46 F = 1 G = 88				

第51号 SX155 J02		クローラクレーン運転		1日当たり単価表		油圧ラチスジブ基礎工事用 排出ガス対策型2014年規制 [1-6-③-5]	
名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
クローラクレーン [油圧駆動 W・基礎工事]	ラチスジブ・排ガス2014	供用日	1.39				
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	106.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 23 油圧ラチスジブ基礎工事用 排出ガス対策型区分 B = 06 排出ガス対策型2014年規制 豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ		クローラクレーン (供用日/日) E = 1.39 特殊運転手 (人/日) F = 1 軽油 (L/日) G = 106				

第52号 SX060 J08

バックホウ運転

1日当たり単価表

クローラ型・後方超小旋回
超低騒音（排出ガス対策型2014年規制）
【1-6-③-7】

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ・後方超小旋回] 賃料	超低騒音・排ガス2014	供用日	1.6				
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	35.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 11 クローラ型・後方超小旋回 排出ガス対策型区分 B = 11 超低騒音（排出ガス対策型2014年規制）			特殊運転手 (人/日) D = 0.8 軽油 (L/日) E = 35			
バックホウ (供用日/日)	C = 1.6						

第53号 B00000000002 A01

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D32

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 3 2	t	1.03				TA216
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第54号 B00000000004 A01

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D32

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第55号 B00000000002 A02

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D25

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 2 5	t	1.03				TA212
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第56号 B00000000004 A02

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D25

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第57号 B00000000002 A03

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D13

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 1 3	t	1.03				TA204
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第58号 B00000000004 A03

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D13

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第59号の1 SZB401 J06

コンクリート 1m3 当たり単価表

無筋・鉄筋構造物
コンクリートポンプ車打設
[Ⅱ-4-①-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
コンクリートポンプ車 [トラック架装]	ブーム式	供用日					MC316
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
運転手(特殊)		人					RA070
生コンクリート	24-12-20(25) 高炉 W/C=55%以下	m ³					T0365
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
構造物種別	A = 01 無筋・鉄筋構造物			コンクリート	種類K = 02 高炉		
打設工法	B = 01 コンクリートポンプ車打設			コンクリート	規格L = 14 24-12-20(25) W/C=55%以下		

第60号 SZB431 J02

型枠 1m² 当たり単価表

一般型枠
鉄筋・無筋構造物
[Ⅱ-4-②-2]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
型わく工		人					RA165
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
積算単価		式	1				
合 計		m ²	1				
型枠の種類	A = 01 一般型枠			構造物の種類	B = 01 鉄筋・無筋構造物		

第61号 SZB431 J05

型枠 1m² 当たり単価表

撤去しない埋設型枠
床版部
[Ⅱ-4-②-2]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
積算単価		式	1				
合 計		m ²	1				
型枠の種類	A = 03 撤去しない埋設型枠			構造物の種類	B = 06 床版部		

第62号 SZB435 J01

撤去しない埋設型枠（材料費） 1m²あたり単価表

床版部

[Ⅱ-4-②-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
埋設型枠（発泡スチロール）		m ²	1				KB703//A02
合 計		m ²	1				
施工区分	A = 01 床版部						

第63号の1 SZB401 J05

コンクリート 1m3 当たり単価表

無筋・鉄筋構造物
コンクリートポンプ車打設
[Ⅱ-4-①-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
コンクリートポンプ車 [トラック架装]	ブーム式	供用日					MC316
普通作業員		人					RA010
特殊作業員		人					RA005
土木一般世話役		人					RA125
運転手(特殊)		人					RA070
生コンクリート	18-8-40 高炉 W/C=65%以下	m ³					T0315
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
構造物種別	A = 01 無筋・鉄筋構造物			コンクリート	種類K = 02 高炉		
打設工法	B = 01 コンクリートポンプ車打設			コンクリート	規格L = 04 18-8-40 W/C=65%以下		

コンクリート 1m³ 当たり単価表

第63号の2 SZB401 J05

無筋・鉄筋構造物
コンクリートポンプ車打設
[Ⅱ-4-①-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
コンクリート規格(選択省略)	C = 01 *		生コンクリート	小型車割増M = 01	小型車割増なし		
設計日打設量	D = 01 10m ³ 以上100m ³ 未満		生コンクリート	夜間割増N = 01	夜間割増なし		
養生工の種類	E = 01 養生無し			豪雪割増O = 01	豪雪割増 工種条件と同じ		
圧送管延長距離区分	F = 01 延長無し			費用の内訳P = 01	全ての費用		

第64号 SZB431 J04

型枠 1m² 当たり単価表

一般型枠
均しコンクリート
[Ⅱ-4-②-2]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
型わく工		人					RA165
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
積算単価		式	1				
合 計		m ²	1				
型枠の種類	A = 01 一般型枠			構造物の種類	B = 05 均しコンクリート		

第65号 SZA391 J01

基礎砕石 1m² 当たり単価表

17.5cmを超え20.0cm以下
再生クラッシャーラン RC-40
[Ⅱ-2-②-2]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型] 賃料		日					KQ012
普通作業員		人					RA010
特殊作業員		人					RA005
運転手(特殊)		人					RA070
土木一般世話役		人					RA125
再生クラッシャーラン	RC-40	m ³					TCF04
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ²	1				
砕石の厚さ 砕石の種類(選択省略)	A = 04 17.5cmを超え20.0cm以下 B = 01 *			砕石の種類C = 07 再生 費用の内訳D = 01 全ての費用			RC-40

第66号 SB685 J01

足場工 100掛m2 当たり単価表

手摺先行型枠組足場
安全ネットなし
[Ⅱ-5-⑦-2]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス3次 1カ月未満	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		掛m2	100				
単位当り		掛m2	1				
足場種別	A = 01 手摺先行型枠組足場			安全ネットの有無	B = 01 安全ネットなし		

第67号の1 SZB401 J03

コンクリート 1m3 当たり単価表

無筋・鉄筋構造物
バックホウ(クレーン機能付)打設
[Ⅱ-4-①-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		日					KQ024
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
土木一般世話役		人					RA125
運転手(特殊)		人					RA070
生コンクリート	24-12-20(25) 高炉 W/C=55%以下	m ³					T0365
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
構造物種別	A = 01 無筋・鉄筋構造物						
打設工法	B = 03 バックホウ(クレーン機能付)打設						
				コンクリート規格L = 24-12-20(25) W/C=55%以下			
				生コンクリート小型車割増M = 01 小型車割増なし			

第68号 B00000000002 A05

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D25

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 2 5	t	1.03				TA212
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第69号 B00000000004 A05

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D25

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第70号 B00000000002 A06

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D22

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 2 2	t	1.03				TA210
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第71号 B00000000004 A06

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D22

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第72号 B00000000002 A07

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D19

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 1 9	t	1.03				TA208
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第73号 B00000000004 A07

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D19

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第74号 B00000000002 A08

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D16

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 1 6	t	1.03				TA206
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第75号 B00000000004 A08

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D16

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第76号 B00000000002 A09

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D13

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 1 3	t	1.03				TA204
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第77号 B00000000004 A09

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D13

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第78号 B00000000002 A10

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D32

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 3 2	t	1.03				TA216
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第79号 B00000000004 A10

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D32

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第80号 B00000000002 A11

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D19

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 1 9	t	1.03				TA208
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第81号 B00000000004 A11

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D19

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第82号 B00000000002 A12

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D13

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 1 3	t	1.03				TA204
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第83号 B00000000004 A12

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D13

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第84号 SX638 J01

コンクリートポンプ車運転

1日当たり単価表

ブーム式

[I-6-③-5]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
コンクリートポンプ車 [トラック架装]	ブーム式	供用日	1.04				MC316
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	66.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
規格 A = 10 ブーム式 豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ		コンクリート圧送管 (供用日/日)	G = 1.04				
コンクリートポンプ車 (供用日/日)	E = 1.04	特殊運転手 (人/日)	H = 1				
		軽油 (L/日)	I = 66				

第85号 B00000000002 A13

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D32

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 3 2	t	1.03				TA216
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第86号 B00000000004 A13

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D32

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第87号 B00000000002 A14

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D29

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 2 9	t	1.03				TA214
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第88号 B00000000004 A14

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D29

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第89号 B00000000002 A15

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D22

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 2 2	t	1.03				TA210
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第90号 B00000000004 A15

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D22

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第91号 B00000000002 A16

鉄筋加工 1 t 当たり単価表

D16

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
異形棒鋼	SD 3 4 5 D 1 6	t	1.03				TA206
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第92号 B00000000004 A16

鉄筋組立 1 t 当たり単価表

D16

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
諸雑費		%					
合 計		t	1				

第93号 B00000000005 A01

ガス圧接継手 100箇所当たり単価表

D32

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
溶接工		人					RA065
普通作業員		人					RA010
アセチレンガス	ボンベ	k g	6.5				TSX74
酸素ガス	ボンベ	m 3	6.5				TSX76
諸雑費		%					
合 計		箇所	100				
単位当り		箇所	1				

第94号 B00000000005 A02

ガス圧接継手 100箇所当たり単価表

D29

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
鉄筋工		人					RA050
溶接工		人					RA065
普通作業員		人					RA010
アセチレンガス	ボンベ	kg	6.5				TSX74
酸素ガス	ボンベ	m ³	6.5				TSX76
諸雑費		%					
合 計		箇所	100				
単位当り		箇所	1				

第95号 SZA113 J02

路体（築堤）盛土 1m 3 当たり単価表

4.0m以上
20,000m3未満
[Ⅱ-1-②-22]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ブルドーザ [湿地] 賃料		日					
振動ローラ [フラットシング ルドラム] 賃料		日					
運転手(特殊)		人					RA070
普通作業員		人					RA010
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m 3	1				
施工幅員 施工数量	A = 03 4.0m以上 B = 01 20,000m3未満			障害の有無	C = 01 障害なし		

第96号 SD071 A02

ケーブル撤去 (ガードケーブル) 100m当たり単価表

標準型 土中建込
路側用 C種

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
普通作業員		人					RA010
トラック運転	クレーン装置付	時間					
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		m	100				
単位当り		m	1				

第97号 SZA101 J01

掘削 1m³ 当たり単価表

土砂
片切掘削
[Ⅱ-1-②-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ (クローラ型) [標準型]	超低騒音・排ガス3次	供用日					
普通作業員		人					RA010
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
	土質 A = 01 土砂 施工方法 B = 02 片切掘削			豪雪割増 I = 01 豪雪割増			工種条件と同じ

第98号 SD071 J01

ケーブル張 (ガードケーブル) 100m当たり単価表

標準型 土中建込
路側用 C種
[IV-2-①-5]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
普通作業員		人					RA010
トラック運転	クレーン装置付	時間					
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		m	100				
単位当り		m	1				
ガードケーブルの建込区分	A = 01 土中建込	ケーブルの材料費の有無	D = 02 ケーブルの材料費なし				
ガードケーブルの規格	B = 01 標準型	間隔保持材の有無	E = 02 間隔保持材なし				
ガードケーブルの種別	C = 03 路側用 C種	豪雪割増	H = 01 豪雪割増 工種条件と同じ				

第99号 SZA125 J01

積込 (ルーズ) 1m³ 当たり単価表

土砂
土量50,000m³未満
[Ⅱ-1-②-27]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ (クローラ型) [標準型]	排ガス 2014	供用日					
運転手 (特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
	土質 A = 01 土砂 作業内容 B = 01 土量50,000m ³ 未満			豪雪割増 C = 01 豪雪割増	工種条件と同じ		

第100号 SZA105 J01

土砂等運搬 1m³ 当たり単価表

標準
バックホウ
[Ⅱ-1-②-13]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		供用日					MA405
運転手(一般)		人					RA075
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m ³	1				
土砂等発生現場 積込機種・規格 土質	A = 01 標準 B = 01 バックホウ C = 01 土砂(岩塊・玉石混り土含む)			DID区間の有無D = 02 DID区間あり 運搬距離E = 08 3.0km以下 豪雪割増F = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第101号 SZA113 A03

路体（築堤）盛土 1m 3 当たり単価表

2.5m未満

[Ⅱ-1-②-22]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
振動ローラ [ハンドガイド式]] 賃料		日					KQ810
普通作業員		人					RA010
特殊作業員		人					RA005
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m 3	1				
単位当り		m 3	1				割増: ×1.1
施工幅員 A = 01 2.5m未満							

第102号 SZA113 A04

路体（築堤）盛土 1m 3 当たり単価表

4.0m以上
20,000m3未満
[Ⅱ-1-②-22]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ブルドーザ [湿地] 賃料		日					
振動ローラ [フラットシング ルドラム] 賃料		日					
運転手(特殊)		人					RA070
普通作業員		人					RA010
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m 3	1				
単位当り		m 3	1				割増: ×1.1
施工幅員 施工数量	A = 03 4.0m以上 B = 01 20,000m3未満			障害の有無	C = 01 障害なし		

第103号 SB746 J02

大型土のう製作 10袋当たり単価表

[Ⅱ-5-⑩-7~9]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
大型土のう		袋	10				KC402
バックホウ運転	クローラ型・後方・C付 超低騒音（排出ガス対策型2014年規制）	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		袋	10				
単位当り		袋	1				
	作業区分 A = 02 製作 袋詰土区分 E = 02 流用土			大型土のう単価（円/袋） F = 3770			

第104号 SB746 J04

大型土のう設置 (再設置含む) 10袋当たり単価表

作業半径 6 m以下
設置面高さ $-3\text{ m} \leq H \leq 2\text{ m}$
[Ⅱ-5-⑩-7~9]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
普通作業員		人					RA010
バックホウ運転	クローラ型・クレーン付 超低騒音 (排出ガス対策型2014年規制)	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		袋	10				
単位当り		袋	1				
	作業区分 A = 03 設置 (再設置含む) 作業半径 B = 03 作業半径 6 m以下			設置面高さ HC = 01 設置面高さ $-3\text{ m} \leq H \leq 2\text{ m}$			

第105号 SZA101 J03

掘削 1m3 当たり単価表

土砂
オープンカット
[Ⅱ-1-②-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ (クローラ型) [標準型]	超低騒音・排ガス3次	供用日					
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
	土質 A = 01 土砂 施工方法 B = 01 オープンカット 押土の有無 C = 02 押土なし			障害の有無 D = 01 障害なし 施工数量 E = 05 10,000m3以上50,000m3未満 豪雪割増 I = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第106号 SB746 J01

大型土のう撤去 10袋当たり単価表

作業半径 6 m以下
 設置面高さ $-3\text{ m} \leq H \leq 2\text{ m}$
 [Ⅱ-5-⑩-7~9]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
特殊作業員		人					RA005
バックホウ運転	クローラ型・クレーン付 超低騒音 (排出ガス対策型2014年規制)	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		袋	10				
単位当り		袋	1				
	作業区分 A = 04 撤去 作業半径 B = 03 作業半径 6 m以下			設置面高さ HC = 01 設置面高さ $-3\text{ m} \leq H \leq 2\text{ m}$			

第107号 SZD321 J01

舗装版切断 1m当たり単価表

アスファルト舗装版
15cm以下
[IV-3-③-1]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
コンクリートカッタ [バキューム式・湿式]	超低騒音	供用日					
特殊作業員		人					RA005
土木一般世話役		人					RA125
普通作業員		人					RA010
ブレード (コンクリートカッタ)	径18インチ (45cm)	枚					TSD05, 1×71500
ガソリン	レギュラー スタンド	L					TSX32, 1×140
積算単価		式	1				
合 計		m	1				
舗装版種別 アスファルト舗装版厚	A = 01 アスファルト舗装版 B = 01 15cm以下						豪雪割増E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳F = 01 全ての費用

第108号 SZD311 J01

舗装版破碎 1m 2 当たり単価表

アスファルト舗装版
障害等なし
[IV-3-②-2]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ・後方超小旋回] 賃料		日					
土木一般世話役		人					RA125
運転手(特殊)		人					RA070
普通作業員		人					RA010
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m 2	1				
舗装版種別	A = 01 アスファルト舗装版			積込作業の有無	F = 01 積込作業あり		
障害等の有無	B = 01 障害等なし			豪雪割増	G = 01 豪雪割増 工種条件と同じ		
騒音振動対策	C = 01 騒音振動対策不要			費用の内訳	H = 01 全ての費用		
舗装版厚	D = 01 15cm以下						

第109号 SZA961 J03

殻運搬 1m3 当たり単価表

舗装版破碎
機械積込(騒音対策不要、舗装版厚15cm以下)
[Ⅱ-2-25-1]

名 称	規 格	単位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		供用日					MA405
運転手(一般)		人					RA075
軽油		L					TSX24, 1×136
積算単価		式	1				
合 計		m3	1				
殻発生作業 積込工法区分 DID区間の有無	A = 03 舗装版破碎 B = 03 機械積込(騒音対策不要、舗装版厚15cm以下) C = 02 DID区間あり			運搬距離D = 10 3.5km以下 豪雪割増E = 01 豪雪割増 工種条件と同じ 費用の内訳F = 01 全ての費用			

第110号 SB529 J02

鋼矢板賃料 1 t 当たり単価表

鋼矢板 III型

[II-5-②-30]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
鋼矢板賃料		t	1				
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		t	1				
鋼矢板規格 通算供用日数 (日) 当該工事供用日数 (日) 1 現場での使用回数 (回)	A = 02 鋼矢板 III型 B = 120 C = 120 D = 1			製品区分E = 02 中古品 修理費及び損耗費計上の有無 F = 02 修理費及び損耗費計上なし 補助工法の有無 G = 01 補助工法なし 鋼矢板の整備費 (円/t) H = 3650			

第111号 SB529 J03

鋼矢板賃料 1 t 当たり単価表

鋼矢板 IV型

[Ⅱ-5-②-30]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
鋼矢板賃料		t	1				
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		t	1				
鋼矢板規格 通算供用日数 (日) 当該工事供用日数 (日) 1 現場での使用回数 (回)	A = 03 鋼矢板 IV型 B = 120 C = 120 D = 1			製品区分E = 02 中古品 修理費及び損耗費計上の有無 F = 02 修理費及び損耗費計上なし 補助工法の有無 G = 01 補助工法なし 鋼矢板の整備費 (円/t) H = 3650			

第112号 SB587 J01

鋼矢板打込工 (アースオーガ併用圧入工法) 10枚当たり単価表

Ⅲ型 L=13m
圧入長12.5m
[Ⅱ-5-③-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
普通作業員		人					RA010
クローラ式アースオーガ運転	併用圧入杭打機・油圧式	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		枚	10				
単位当り		枚	1				
矢板の型式	A = 02 Ⅲ型			最大N値	D = 02	25 < Nmax ≤ 50	
矢板長 (m)	B = 13			豪雪割増	E = 01	豪雪割増 工種条件と同じ	
圧入長 (m)	C = 12.5						

第113号 SB587 J02

鋼矢板打込工 (アースオーガ併用圧入工法) 10枚当たり単価表

IV型 L=19m
 圧入長17.5m
 [II-5-③-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
普通作業員		人					RA010
クローラ式アースオーガ運転	併用圧入杭打機・油圧式	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		枚	10				
単位当り		枚	1				
矢板の型式	A = 03 IV型			最大N値D = 02	25 < Nmax ≤ 50		
矢板長 (m)	B = 19			豪雪割増E = 01	豪雪割増 工種条件と同じ		
圧入長 (m)	C = 17.5						

第114号 SB533 J01

山留材賃料 1 t 当たり単価表

H400型

[Ⅱ-5-⑥-6]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
主部材賃料		t	1				
副部材 (A) 賃料		t	0.22				
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		t	1				
H形鋼規格 通算供用日数 (日) 当該工事供用日数 (日) 山留材の1現場での使用回数 (回) 火打ブロックの有無 製品区分	A = 04 H400型 B = 120 C = 120 D = 1 E = 01 火打ブロックなし F = 02 中古品						主部材修理費及び損耗費計上の有無 G = 02 主部材修理費及び損耗費計上なし 副部材 (A) の修理費及び損耗費計上の有無 H = 02 副部材 (A) の修理費及び損耗費計上なし 副部材 (B) の修理費及び損耗費計上の有無 I = 02 副部材 (B) の修理費及び損耗費計上なし 鋼製山留材の整備費 (円/t) J = 3650 鋼製山留材部品の整備費 (円/t) K = 3650 鋼製山留材部品の不足分弁償金 (円/t) L = 109000

第115号 SB533 J02

山留材賃料 1 t 当たり単価表

H300型

[Ⅱ-5-⑥-6]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
主部材賃料		t	1				
副部材 (A) 賃料		t	0.22				
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		t	1				
H形鋼規格 通算供用日数 (日) 当該工事供用日数 (日) 山留材の1現場での使用回数 (回) 火打ブロックの有無 製品区分	A = 02 H300型 B = 120 C = 120 D = 1 E = 01 火打ブロックなし F = 02 中古品						主部材修理費及び損耗費計上の有無 G = 02 主部材修理費及び損耗費計上なし 副部材 (A) の修理費及び損耗費計上の有無 H = 02 副部材 (A) の修理費及び損耗費計上なし 副部材 (B) の修理費及び損耗費計上の有無 I = 02 副部材 (B) の修理費及び損耗費計上なし 鋼製山留材の整備費 (円/t) J = 3650 鋼製山留材部品の整備費 (円/t) K = 3650 鋼製山留材部品の不足分弁償金 (円/t) L = 103000

第116号 SB661 J01

切梁・腹起し設置 10 t 当たり単価表

火打ブロックなし

[Ⅱ-5-⑥-6]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
溶接工		人					RA065
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 1	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		t	10				
単位当り		t	1				
作業区分	A = 01 設置			火打ブロックの有無	B = 01 火打ブロックなし		

第117号 SB661 J02

切梁・腹起し撤去 10 t 当たり単価表

火打ブロックなし

[Ⅱ-5-⑥-6]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
溶接工		人					RA065
普通作業員		人					RA010
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 1	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		t	10				
単位当り		t	1				
作業区分	A = 02 撤去			火打ブロックの有無	B = 01 火打ブロックなし		

第118号 SB566 J01

鋼矢板引抜工 (バイプロハンマ工) 10枚当たり単価表

油圧式バイプロハンマ 陸上施工
引抜長12.5m
[Ⅱ-5-②-21]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
普通作業員		人					RA010
バイプロハンマ杭打機運転	油圧式・可変超高周波型 (振り子式)	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		枚	10				
単位当り		枚	1				
施工場所 バイプロハンマ種別	A = 01 陸上施工 B = 02 油圧式バイプロハンマ			引抜長 (m) C = 12.5 豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第119号 SB566 J02

鋼矢板引抜工 (バイプロハンマ工) 10枚当たり単価表

油圧式バイプロハンマ 陸上施工
引抜長17.5m
[Ⅱ-5-②-21]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
土木一般世話役		人					RA125
とび工		人					RA030
普通作業員		人					RA010
バイプロハンマ杭打機運転	油圧式・可変超高周波型 (振り子式)	日					
諸雑費		%					Z90001
合 計		枚	10				
単位当り		枚	1				
施工場所 バイプロハンマ種別	A = 01 陸上施工 B = 02 油圧式バイプロハンマ			引抜長 (m) C = 17.5 豪雪割増 D = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			

第120号 SX060 J07

バックホウ運転

1日当たり単価表

クローラ型・クレーン付
超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)
[1-6-③-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料	超低騒音・排ガス2014	供用日	1.47				
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	45.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 07 クローラ型・クレーン付 排出ガス対策型区分 B = 11 超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)			特殊運転手 (人/日) D = 1 軽油 (L/日) E = 45			
バックホウ (供用日/日)	C = 1.47						

第121号 SX777 J02

工事用水中ポンプ運転

1日当たり単価表

[I -6-③-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
工事用水中ポンプ賃料		供用日	1.2				KQE35
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 07 電力料計上区分 B = 01 電力料計上なし	工事用水中ポンプ (供用日/日) C = 1.2					

第122号 SX805 J02

発動発電機運転

1日当たり単価表

ディーゼルエンジン駆動
超低騒音（排出ガス対策型3次基準）
[1-6-③-4]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
発動発電機 [ディーゼルエンジン駆動] 賃料	超低騒音・排ガス3次	供用日	1.2				
軽油		L	46.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 10 ディーゼルエンジン駆動 機種 B = 10 超低騒音（排出ガス対策型3次基準）	発動発電機（供用日 / 日） 燃料（L / 日）	C = 1.2 D = 46				

第123号 SX060 J05

バックホウ運転

1日当たり単価表

クローラ型・クレーン付
排出ガス対策型2014年規制
[1-6-③-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料	排ガス2014	供用日	1.03				
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	88.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 07 クローラ型・クレーン付 排出ガス対策型区分 B = 10 排出ガス対策型2014年規制			特殊運転手 (人/日) D = 1 軽油 (L/日) E = 88			
バックホウ (供用日/日)	C = 1.03						

第124号 SX115 J01

トラック運転

1時間当たり単価表

クレーン装置付

[I -6-③-1]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
トラック [クレーン装置付]		時間					MA443
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	5.3				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		時間	1				
	規格 A = 05 クレーン装置付						豪雪割増 C = 01 豪雪割増 工種条件と同じ

第125号 SX060 J01

バックホウ運転

1日当たり単価表

クローラ型・後方・C付
超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)
[1-6-③-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ・後方 超小旋回] 賃料	超低・C付・排2014	供用日	1.36				
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	65.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 12 クローラ型・後方・C付 排出ガス対策型区分 B = 11 超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)			特殊運転手 (人/日) D = 1 軽油 (L/日) E = 65			
バックホウ (供用日/日)	C = 1.36						

第126号 SX060 J06

バックホウ運転

1日当たり単価表

クローラ型・クレーン付
超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)
[1-6-③-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料	超低騒音・排ガス2014	供用日	1.23				
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	99.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 07 クローラ型・クレーン付 排出ガス対策型区分 B = 11 超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)			特殊運転手 (人/日) D = 1 軽油 (L/日) E = 99			
バックホウ (供用日/日)	C = 1.23						

第127号 SX060 J02

バックホウ運転

1日当たり単価表

クローラ型・クレーン付
超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)
[1-6-③-7]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料	超低騒音・排ガス2014	供用日	1.21				
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	101.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 07 クローラ型・クレーン付 排出ガス対策型区分 B = 11 超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)			特殊運転手 (人/日) D = 1 軽油 (L/日) E = 101			
バックホウ (供用日/日)	C = 1.21						

第128号 SX270 J01

クローラ式アースオーガ運転

1日当たり単価表

併用圧入杭打機・油圧式

[I -6-③-5]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
クローラ式アースオーガ [併用圧入杭打機]	油圧式	供用日	1.61				MB108
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	57.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
	規格 A = 06 併用圧入杭打機・油圧式 豪雪割増 C = 01 豪雪割増 工種条件と同じ			特殊運転手 (人/日) E = 1 軽油 (L/日) F = 57			
クローラ式アースオーガ (供用日/日)	D = 1.61						

第129号 SX205 J02

バイプロハンマ杭打機運転

1日当たり単価表

油圧式・可変超高周波型 (振り子式)

[I -6-③-5]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
バイプロハンマ [油圧式・可変超高周波型]	排ガス3次	供用日	1.21				
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ型]	排ガス3次	供用日	1.21				
運転手(特殊)		人					RA070
軽油		L	484.0				TSX24
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		日	1				
バイプロハンマ規格1 バイプロハンマ規格2	A = 04 油圧式・可変超高周波型 (振り子式) B = 10			豪雪割増 I = 01 豪雪割増 工種条件と同じ バイプロハンマ (供用日/日) J = 1.21			
バイプロハンマ機種 クレーン規格 クレーン機種 電力料計上区分	C = 04 排出ガス対策型3次基準 D = 17 ラフテレーンクレーン・油圧伸縮 E = 04 排出ガス対策型3次基準 F = 01 電力料計上なし	クレーン (供用日/日) 特殊運転手 (人/日) 軽油 (L/日)		K = 1.21 L = 1 N = 484			

第130号 SA025 J01

重建設機械分解組立輸送費（往復） 1回あたり単価表

オールケーシング掘削機 クローラ式

[I -2-②-24]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
特殊作業員		人					RA005
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
運搬費等率		%					Z60001,
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		回	1				
作業区分 機械質量区分	A = 06 分解組立+輸送（往復） B = 18 オールケーシング掘削機 クローラ式			豪雪割増 D = 01 豪雪割増			工種条件と同じ

第131号 SA025 J02

重建設機械分解組立輸送費（往復） 1回当たり単価表

クローラクレーン系

[I -2-②-24]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
特殊作業員		人					RA005
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料	排ガス 2 0 1 4	日					
運搬費等率		%					Z60001,
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		回	1				
作業区分 機械質量区分	A = 06 分解組立+輸送（往復） B = 06 クローラクレーン系			豪雪割増D = 01 豪雪割増	工種条件と同じ		

第132号 SA005 J02

仮設材等の運搬 1 t 当たり単価表

製品長 1.5 m 超え
運搬距離 0.5 km (×往復)
[1-2-②-16]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
仮設材等運搬費		t	1				
諸雑費		式	1				Z00099
合 計		t	1				
製品長区分 片道運搬距離 (km)	A = 03 製品長 1.5 m 超え B = 0.5			深夜早朝割増の有無 D = 01 有料道路利用料計上の有無 F = 02			深夜早朝割増なし 有料道路利用料計上なし
運搬区分	C = 03 往復運搬			その他の諸料金計上の有無 G = 02			その他の諸料金計上なし

第133号 SA009 J01

仮設材等の積込み，取卸し費 1 t 当たり単価表

積込み，取卸し（往復分）

[I -2-②-17]

名 称	規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	雑	摘 要
仮設材等積込み費	基地積込み	t	1				KAY10
仮設材等取卸し費	現場取卸し	t	1				KAY13
仮設材等積込み費	現場積込み	t	1				KAY11
仮設材等取卸し費	基地取卸し	t	1				KAY12
合 計		t	1				
作業区分	A = 07 積込み，取卸し（往復分）						

工事数量集計表

工 事 名	道路局所管補助事業 幸橋下部工新設(その2)工事			事業区分		道路	
				工事区分		河川・道路構造物工事	
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	数量(前回)	数量(今回)	数量増減	摘 要	
橋梁下部							
橋台工							
作業土工							
床掘り		m3		1166		数量表より V=1165.6m3	
基面整正		m2		113		数量表より A=112.5m2	
埋戻し		m3		269		数量表より V=268.9m3	
残土処理工		m3		867		数量表より V=866.8m3	
場所打杭工							
場所打杭工	φ1,200:L=15.0m	本		8		数量表より N=8本	
残土処理工		m3		130		数量表より V=130.4m3	
鉄筋かご材料費	SD345	本		8		数量表より N=8本	
補強リング・スペーサー		式		1			
杭頭処理		本		8		数量表より N=8本	
コンクリート殻積込		m3		9.0		数量表より V=9.0m3	
殻運搬	無筋	m3		9.0		数量表より V=9.0m3	
処分費	無筋	t		21		9.0×2.35=21.15t	
躯体工							
橋台		式		1			
鉄筋工	橋台躯体	式		1			
重力式擁壁		m3		2.7		数量表より V=2.7m3	
RC橋脚工							
作業土工							
床掘り		m3		1377		数量表より V=1377.0m3	
基面整正		m2		82		数量表より A=82.2m2	
埋戻し		m3		706		数量表より V=706.3m3	
残土処理工		m3		592		数量表より V=592.2m3	
場所打杭工							
場所打杭工	φ1,200:L=16.5m	本		12		数量表より N=12本	
残土処理工		m3		216		数量表より V=215.7m3	
鉄筋かご材料費	SD345	本		12		数量表より N=12本	
補強リング・スペーサー		式		1			
杭頭処理		本		12		数量表より N=12本	
コンクリート殻積込		m3		14		数量表より V=13.6m3	
殻運搬	無筋	m3		14		数量表より V=13.6m3	
処分費	無筋	t		32		13.6×2.35=31.96t	
RC躯体工							
T形橋脚		m3		333		数量表より V=332.6m3	
円筒型枠	φ160	m		55		数量表より L=55.2m	
鉄筋工		式		1			
護岸工							
作業土工							
床掘り		m3		105		数量表より V=105.0m3	
基面整正		m2		24		数量表より V=23.9m2	
埋戻し		m3		9.3		数量表より V=9.3m3	
盛土		m3		9.1		数量表より V=9.1m3	

工事数量集計表

工 事 名	道路局所管補助事業 幸橋下部工新設(その2)工事			事業区分 工事区分		道路 河川・道路構造物工事	
	工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	数量(前回)	数量(今回)	数量増減	摘 要
残土処理工			m3		85		数量表より V=84.6m3
法面整形	盛土部		m2		25		数量表より A=24.8m2
法面整形	切土部		m2		158		数量表より A=158.2m2
コンクリートブロック工							
平ブロック張			m2		194		数量表より A=193.8m2
現場打天端コンクリート			m3		4.9		数量表より V=41.1×0.12=4.93m3
現場打基礎コンクリート			m3		3.8		数量表より V=41.7×0.09=3.75m3
小口止コンクリート			m3		0.8		数量表より V=0.8m3
張コンクリート	t=10cm		m3		3.0		数量表より V=29.9×0.1=2.99m3
石張り・石積工							
石張			m2		166		数量表より A=166.1m2
現場打天端コンクリート			m3		5.2		数量表より V=52.2×0.1=5.22m3
現場打基礎コンクリート			m3		7.8		数量表より V=52.2×0.15=7.83m3
張コンクリート	t=10cm		m3		3.3		数量表より V=32.6×0.1=3.26m3
旧橋撤去工							
橋梁撤去工							
構造物とりこわし	有筋		m3		26		数量表より V=25.9m3
構造物とりこわし	無筋		m3		45		数量表より V=45.3m3
高欄撤去			m		42		数量表より L=41.9m
アスファルト舗装版破碎・積込			m3		2.1		数量表より V=2.1m3
殻運搬	有筋		m3		26		数量表より V=25.9m3
殻運搬	無筋		m3		45		数量表より V=45.3m3
現場発生品運搬			t		0.4		数量表より V=398.1kg
アスファルト塊運搬			m3		2.1		数量表より V=2.1m3
処分費	有筋		t		65		25.9×2.50=64.75t
処分費	無筋		t		106		45.3×2.35=106.46t
処分費			t		0.4		数量表より V=398.1kg
処分費	アスファルト殻		t		4.9		2.1×2.35=4.93t
仮設工							
工事用道路工							
工事用道路設置・撤去			式		1		
土留・仮締切工							
瀬替盛土設置			式		1		
瀬替盛土撤去			式		1		
仮設矢板設置・撤去			式		1		
仮橋・作業構台工							
上部工架設工			t		7.3		数量表より V=3735+3225+362=7322kg
覆工板設置工			m2		41		図面より A=20.6×2.0=41.2m2
高欄設置工			m		40		図面より L=20.0×2=40.0m
歩道仮橋材料費			式		1		
コンクリート			m3		1.3		数量表より V=1.3m3
型枠			m2		2.9		数量表より A=2.9m2
鉄筋加工	SD345 D13		t		0.03		数量表より V=25kg
鉄筋組立	SD345 D13		t		0.03		数量表より V=25kg
床掘り			m3		2.0		数量表より V=2.0m3

A 2 橋台数量計算書

A 2 橋 台 数 量 表

項 目	規 格 寸 法		単 位	数 量	摘 要
後打ちコンクリート	上部工施工	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	m^3		
コンクリート	下部工施工	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	m^3	437.7	
型 枠	上部工施工	鉄筋構造物型枠	m^2		
	下部工施工	鉄筋構造物型枠	"	214.7	
	下部工施工	鉄筋構造物型枠	"	144.8	埋設型枠
円筒型枠	$\phi 160$		m	26.5	
鉄 筋 (SD 345)	上部工施工	D32~D29	kg		
		D25~D16	"		
		D13	"		
		合 計	"		
	下部工施工	D32~D29	kg	—	
		D25~D16	"	17025	
		D13	"	2326	
		合 計	"	19351	
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	t =10cm	m^2	113.6	
			m^3	11.4	
均しコンクリート型枠	無筋構造物型枠		m^2	5.5	
基 礎 材	基礎碎石	t =20cm	m^2	113.6	
			m^3	22.7	
足場工	枠組足場	H ≤ 30m	掛 m^2	317.0	
防 護 柵	C種		m	—	
コンクリート塗装	CC-B		m^2	62.8	
床掘 (土砂)	A領域		m^3	772.3	
	B領域		"	393.4	
	合 計		"	1165.6	
埋 戻 し	1.0m以上4.0m未満		"	268.9	
残 土			"	866.8	
基 面 整 正			"	112.5	
舗装切断工	t=10cm以下		m	15.2	
舗装版破砕工	As舗装 (車道舗装) t=5cm		m^2	21.4	
既設橋台撤去			"	45.3	
台座コンクリート	コンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$)		m^3	0.4	
	型 枠		m^2	2.6	

A 2 橋台コンクリート集計表

(単位 : m³)

項 目	上部工施工 $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	下部工施工 $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
パラペット		20.1
縦 壁		195.9
フーチング		221.7
ウイング		—
合 計		437.7

1) パラペット

$$\begin{aligned}
 \textcircled{1} \quad & \{ 1/2 \times (1.384 + 1.557) \times 3.647 + 1/2 \times (1.384 + 1.540) \times 3.063 \} \times 1/2 \times 0.500 & = 2.460 \text{ m}^3 \\
 \textcircled{2} \quad & \{ 1/2 \times (2.057 + 2.009) \times 0.702 + 1/2 \times (2.039 + 1.992) \times 0.779 \} \times 1/2 \times 0.500 & = 0.749 \text{ m}^3 \\
 \textcircled{3} \quad & \{ 1/2 \times (1.509 + 1.596) \times 5.124 + 1/2 \times (1.492 + 1.587) \times 5.578 \} \times 1/2 \times 0.500 & = 4.136 \text{ m}^3 \\
 \textcircled{4} \quad & \{ 1/2 \times (1.596 + 1.503) \times 7.367 + 1/2 \times (1.587 + 1.488) \times 7.420 \} \times 1/2 \times 0.500 & = 5.706 \text{ m}^3 \\
 \textcircled{5} \quad & 0.838 \times 0.500 \times 16.840 & = 7.056 \text{ m}^3 \\
 & & \hline
 & \Sigma V1 = 20.107 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

2) 壁

$$\begin{aligned}
 \textcircled{6} \quad & 5.388 \times 4.860 \times 2.200 & = 57.608 \text{ m}^3 \\
 \textcircled{7} \quad & 3.754 \times 16.840 \times 2.200 - 1/2 \times 0.024 \times 1.200 \times 16.840 & = 138.836 \text{ m}^3 \\
 \textcircled{8} \quad & 0.300 \times 0.100 \times (1.900 + 4.860) & = 0.203 \text{ m}^3 \\
 & \text{【アンカー・沓座箱抜きによる控除】} & \\
 & 1/4 \pi \times 0.160^2 \times (0.700 - 0.038) \times 40 & = -0.532 \text{ m}^3 \\
 & \{ 1/2 \times (0.846 + 0.846) \} \times \{ 1/2 \times (0.864 + 0.828) \} \times 0.030 \times 10 & = -0.215 \text{ m}^3 \\
 & & \hline
 & \Sigma V2 = 195.900 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

3) フーチング

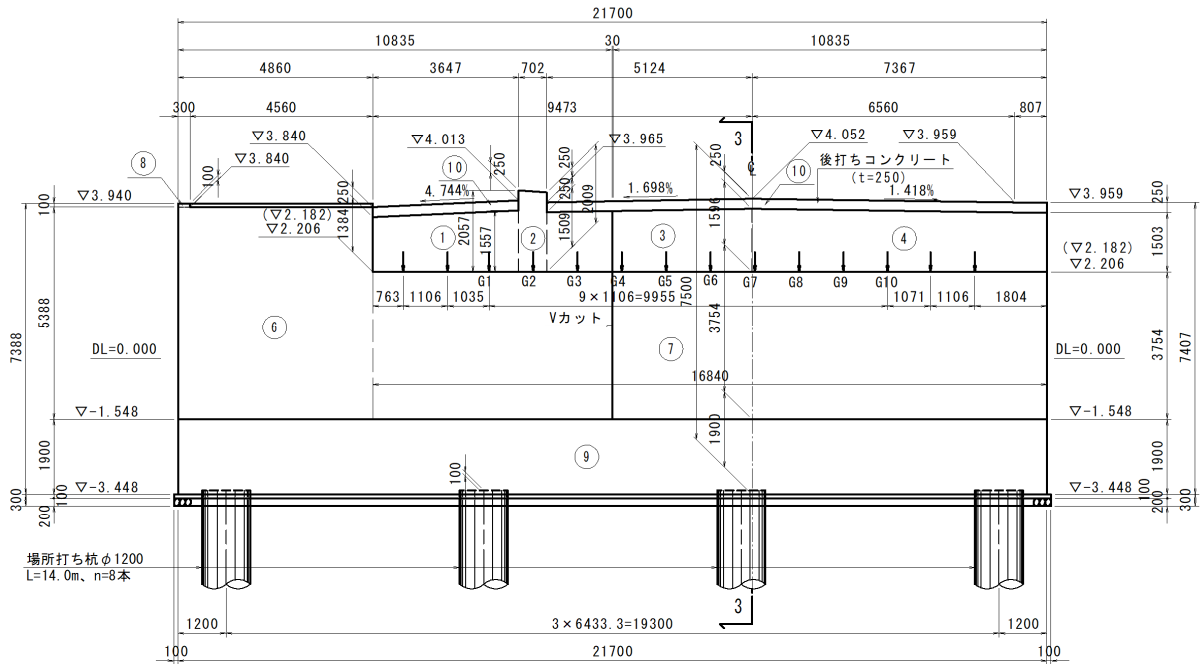
$$\begin{aligned}
 \textcircled{9} \quad & 21.700 \times 1.900 \times 5.400 & = 222.642 \text{ m}^3 \\
 & \text{【杭による控除】} & \\
 & 0.600 \times 0.600 \times \pi \times 0.100 \times 8 & = -0.905 \text{ m}^3 \\
 & & \hline
 & \Sigma V3 = 221.737 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

4) 伸縮装置後打ちコンクリート (上部工施工)

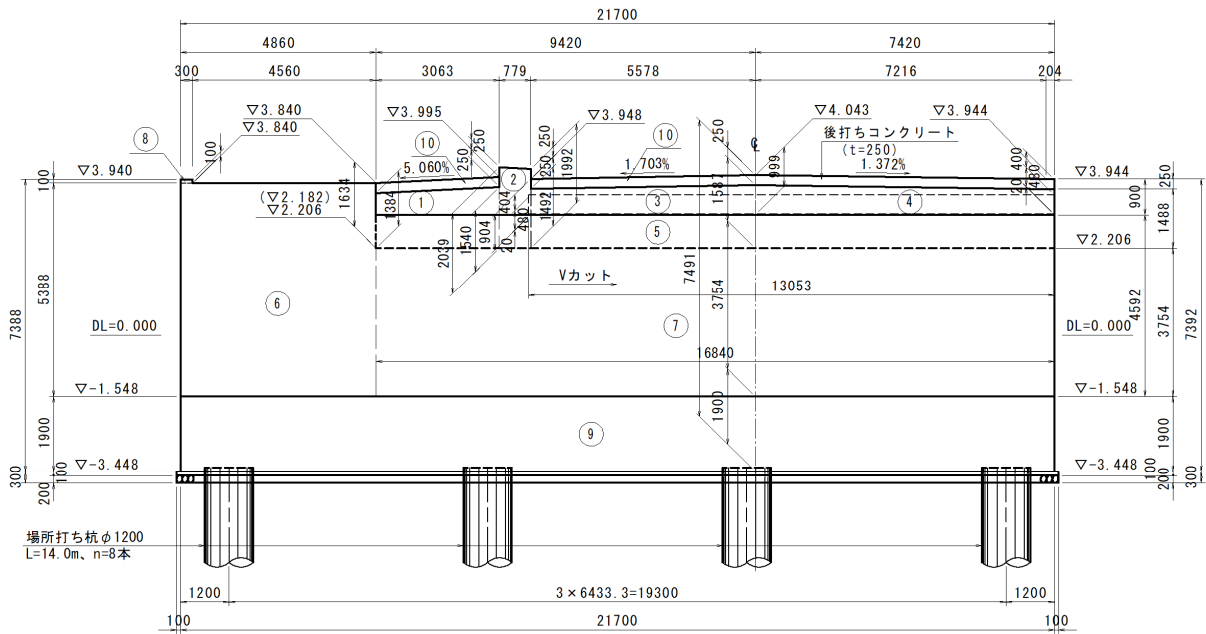
$$\begin{aligned}
 \textcircled{10} \quad & 0.500 \times 0.250 \times \{ 16.840 - 1/2 \times (0.702 + 0.779) \} & = 2.012 \text{ m}^3 \\
 & & \hline
 & \Sigma V4 = 2.012 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24N/mm^2$)

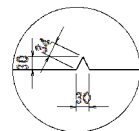
1-1断面図



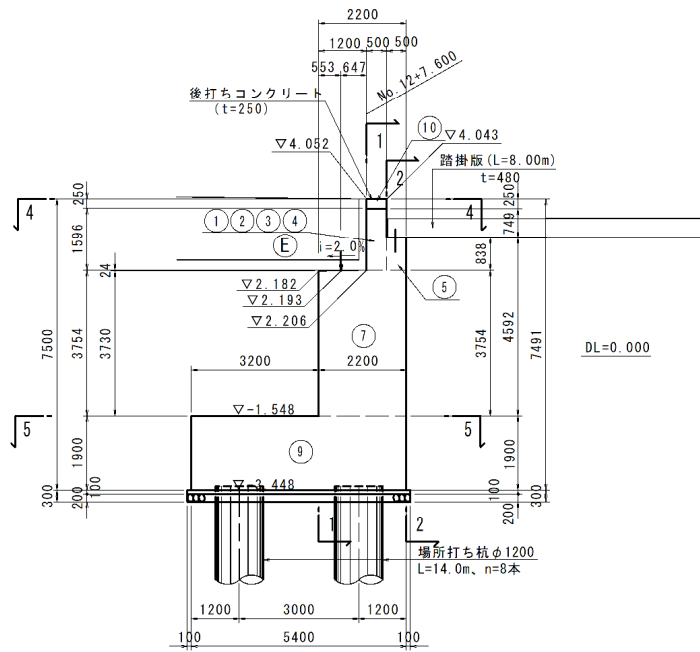
2-2断面図



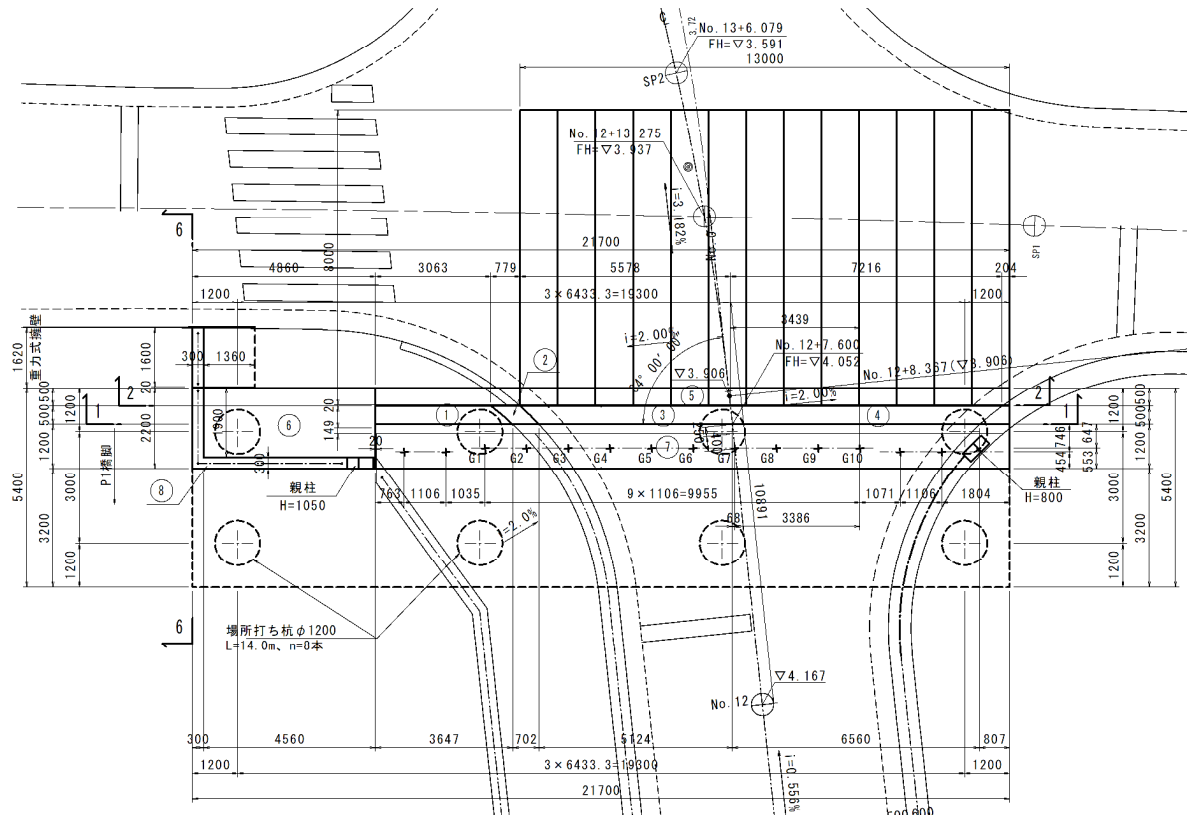
Vカット部詳細図



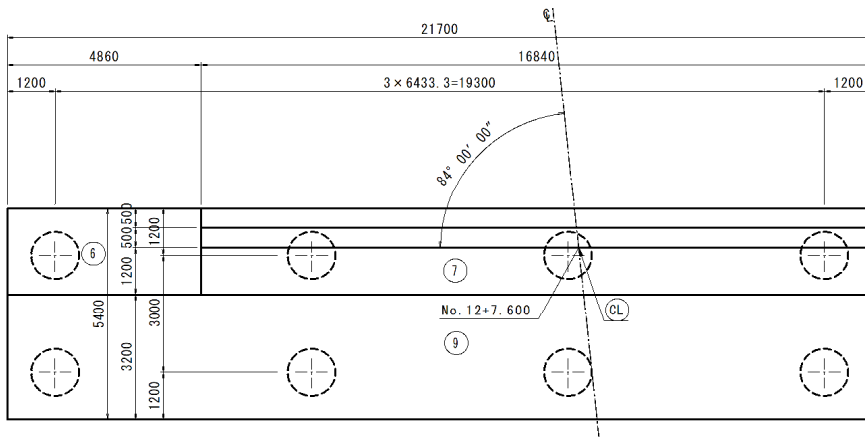
3-3 断面図



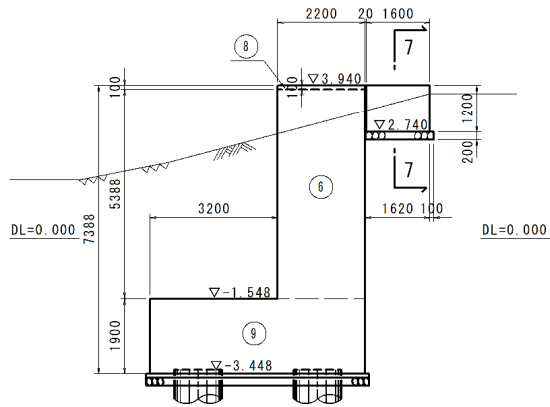
4-4 平面図



5-5 基礎平面圖



6-6 断面圖



A 2 橋台型枠集計表（鉄筋構造物型枠）

（単位：m²、円筒型枠はm）

項 目	上部工施工	下部工施工
パラペット		40.0
パラペット（埋設）		14.1
縦 壁		112.9
縦 壁（埋設）		89.4
フーチング		61.8
フーチング（埋設）		41.2
ウイング		—
合 計		359.4
アンカー用円筒型枠（φ160）		26.5

1) パラペット

	$\boxed{1}$	$1/2 \times (1.384 + 1.557) \times 3.647$	$= 5.363 \text{ m}^2$
	$\boxed{2}$	$1/2 \times (2.057 + 2.009) \times 0.702$	$= 1.427 \text{ m}^2$
	$\boxed{3}$	$1/2 \times (1.509 + 1.596) \times 5.124$	$= 7.955 \text{ m}^2$
	$\boxed{4}$	$1/2 \times (1.596 + 1.503) \times 7.367$	$= 11.415 \text{ m}^2$
	$\boxed{5}$	$1/2 \times (0.546 + 0.701) \times 3.063$	$= 1.910 \text{ m}^2$
	$\boxed{6}$	$1/2 \times (1.201 + 1.154) \times 0.779$	$= 0.917 \text{ m}^2$
	$\boxed{7}$	$1/2 \times (0.654 + 0.749) \times 5.578$	$= 3.913 \text{ m}^2$
	$\boxed{8}$	$1/2 \times (0.749 + 0.650) \times 7.420$	$= 5.190 \text{ m}^2$
埋設	$\boxed{9}$	0.838×16.840	$= 14.112 \text{ m}^2$
	$\boxed{10}$	$1/2 \times (1.503 + 1.488) \times 0.500$	$= 0.748 \text{ m}^2$
	$\boxed{11}$	0.838×0.500	$= 0.419 \text{ m}^2$
	$\boxed{12}$	$(0.769 + 0.712) \times 0.500$	$= 0.741 \text{ m}^2$

$$\overline{\sum A1 = 39.998 \text{ m}^2}$$

$$\text{埋設 } \overline{\sum A1 = 14.112 \text{ m}^2}$$

2) 壁

	$\boxed{13}$	$(5.388 \times 4.860 + 0.300 \times 0.100)$	$= 26.216 \text{ m}^2$
	$\boxed{14}$	$(3.730 + \quad) \times 16.840$	$= 62.813 \text{ m}^2$
	$\boxed{15}$	5.388×2.200	$= 11.854 \text{ m}^2$
	$\boxed{16}$	$3.754 \times 2.200 - 1/2 \times 0.024 \times 1.200$	$= 8.244 \text{ m}^2$
	$\boxed{17}$	$1/2 \times (1.658 + 1.634) \times 1.200 + 0.796 \times 0.500$	$= 2.373 \text{ m}^2$
	$\boxed{18}$	$(4.860 + 2.200) \times 2 \times 0.100$	$= 1.412 \text{ m}^2$

$$\overline{\sum A2 = 112.912 \text{ m}^2}$$

$$\text{埋設 } \boxed{13} \quad (5.388 \times 4.860 + 0.300 \times 0.100) = 26.216 \text{ m}^2$$

$$\text{埋設 } \boxed{14} \quad (\quad + 3.754) \times 16.840 = 63.217 \text{ m}^2$$

$$\text{埋設 } \overline{\sum A2 = 89.433 \text{ m}^2}$$

3) フーチング

$$\boxed{19} \quad 21.700 \times 1.900 = 41.230 \text{ m}^2$$

$$\boxed{20} \quad 5.400 \times 1.900 \times 2 = 20.520 \text{ m}^2$$

$$\overline{\Sigma A3} = 61.750 \text{ m}^2$$

埋設 $\boxed{19} \quad 21.700 \times 1.900$

$$\text{埋設} \quad \overline{\Sigma A3} = 41.230 \text{ m}^2$$

4) 伸縮装置後打ちコンクリート (上部工施工)

$$\boxed{21} \quad (16.840 \times 2 - 0.702 - 0.779) \times 0.250 \times 2 = 16.100 \text{ m}^2$$

$$\boxed{22} \quad 0.250 \times 0.500 = 0.125 \text{ m}^2$$

$$\overline{\Sigma A4} = 16.225 \text{ m}^2$$

5) 円筒型枠

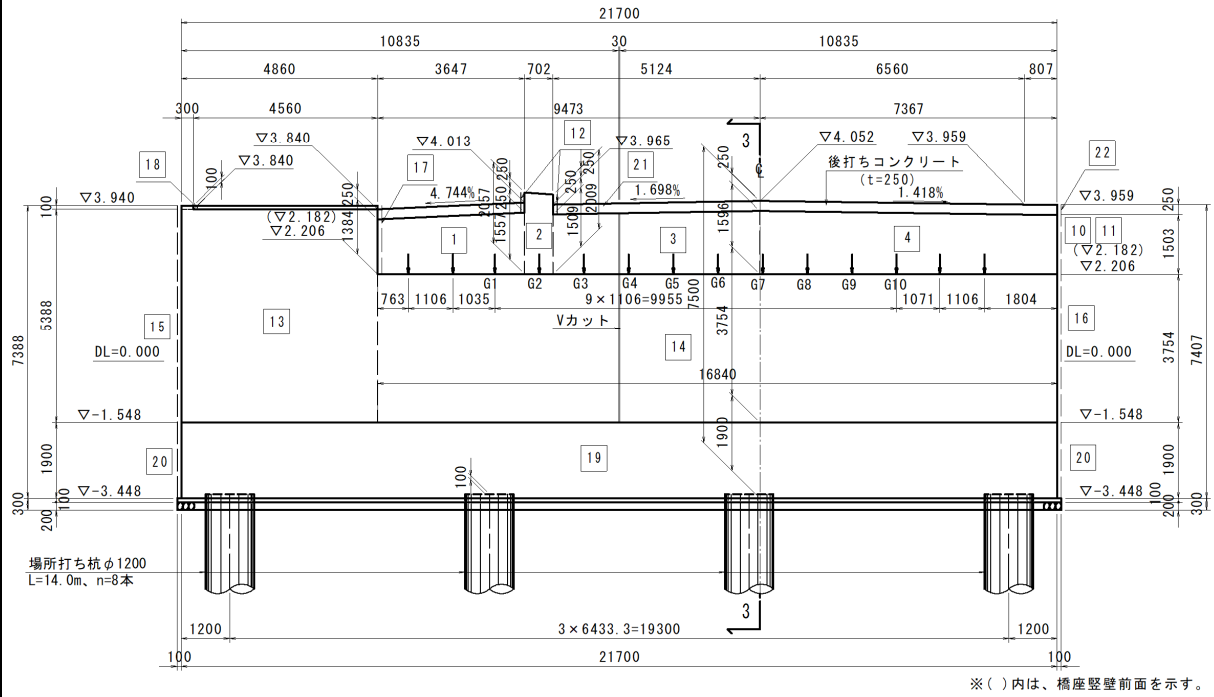
1) アンカーボルト箱抜き

$$\phi 160 \quad L = 0.600 + 0.100 - 0.038 = 0.662 \text{ m} \quad n = 40 \text{ 本}$$

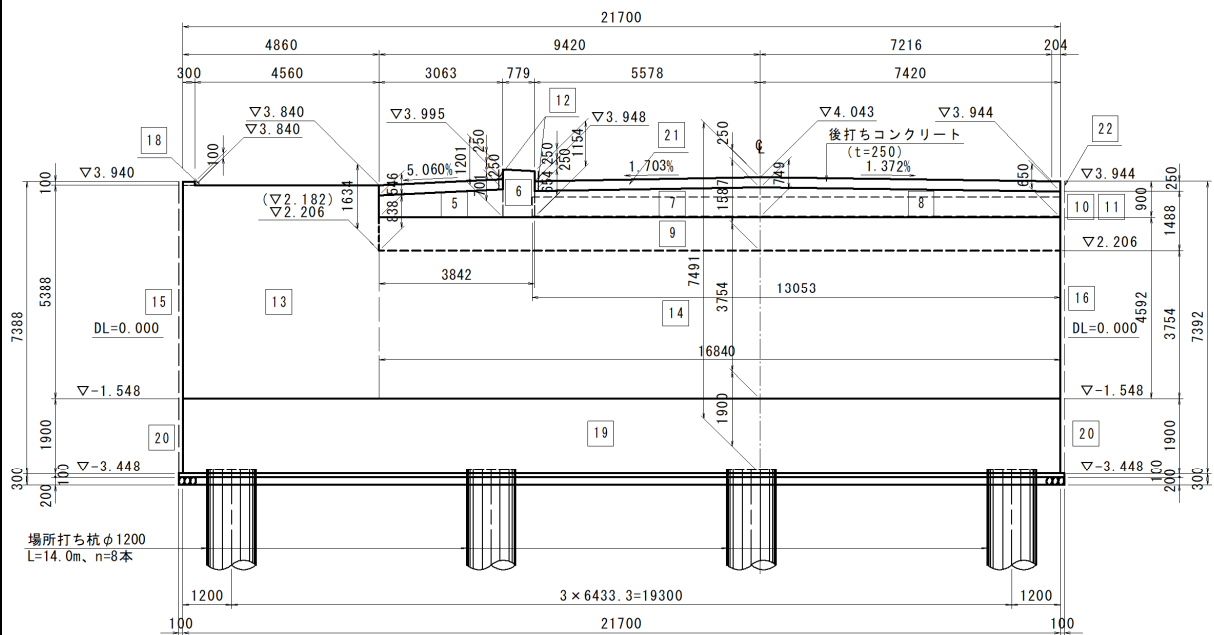
$$L = 0.662 \times 40 = \underline{26.480 \text{ m}}$$

2. 型 枠 (鉄筋構造物型枠)

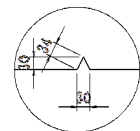
1-1断面図



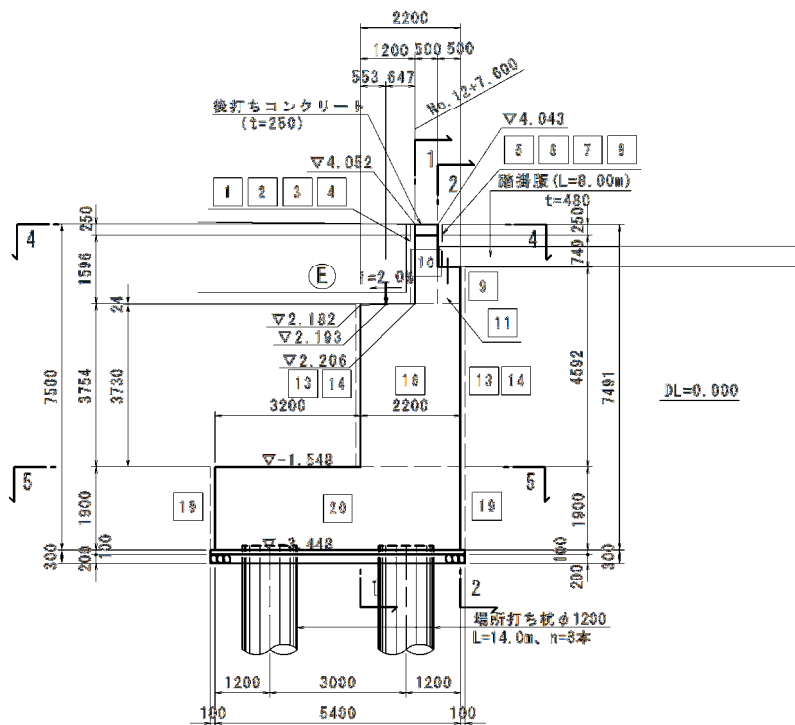
2-2断面図



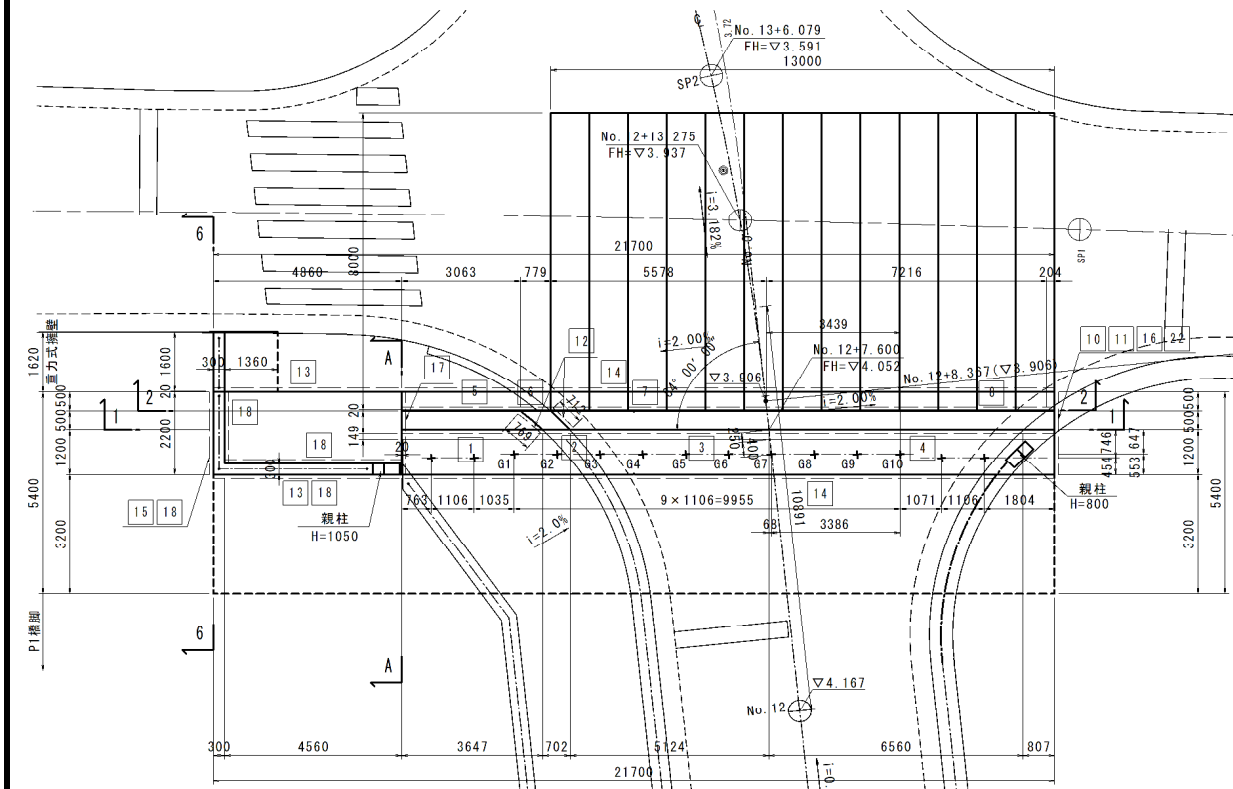
Vカット部詳細図



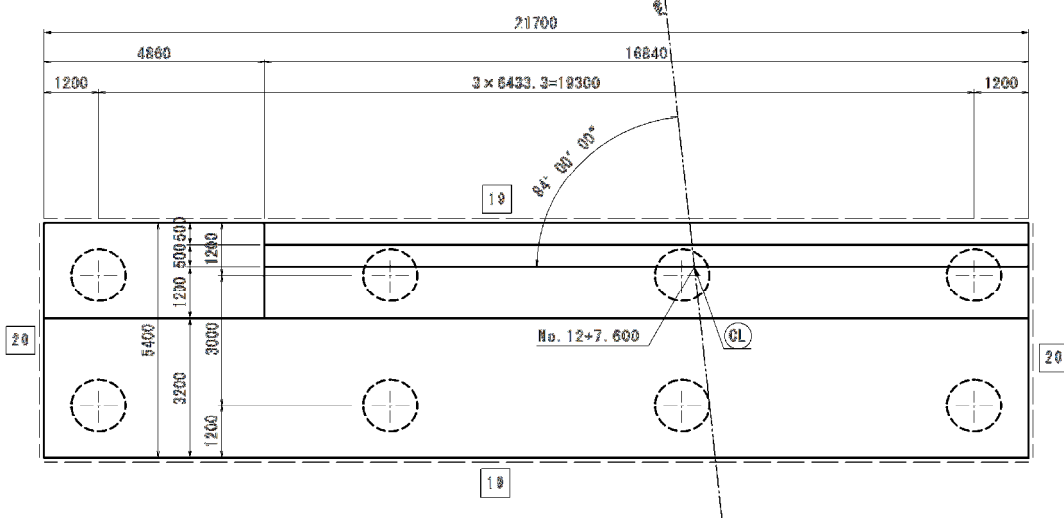
3-3断面図



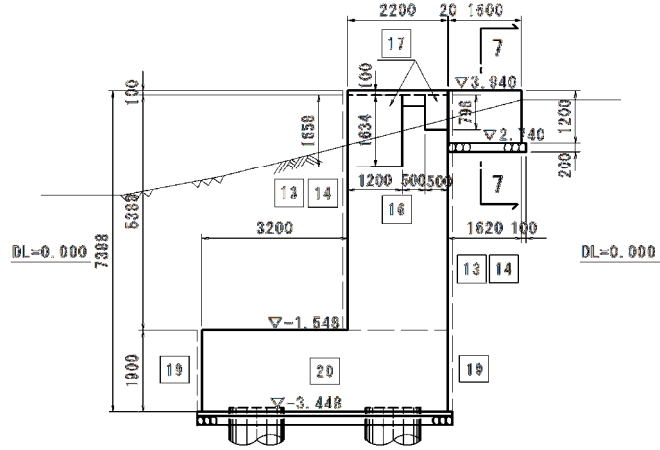
4-4平面図



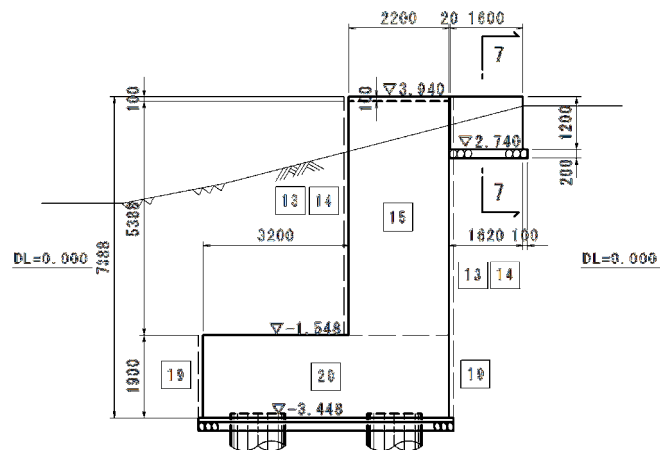
5-5 基礎平面圖



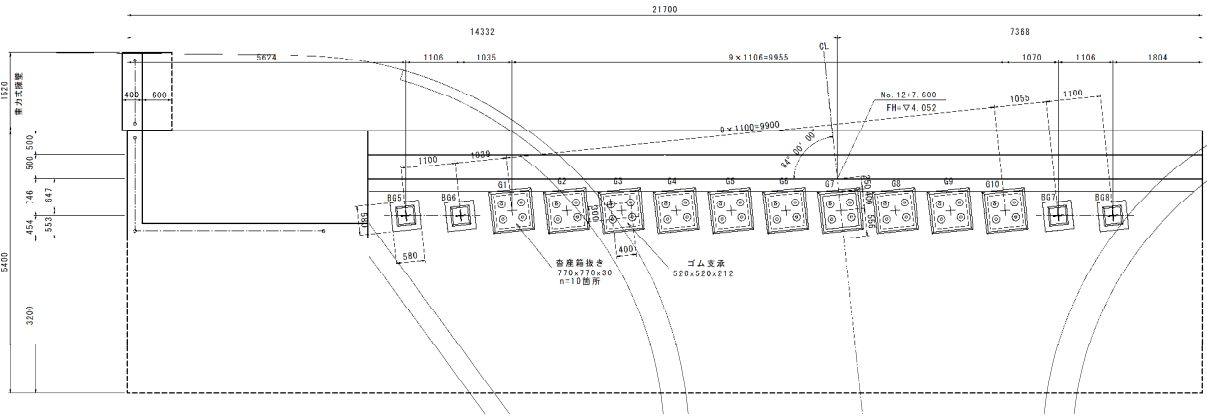
A-A 断面圖



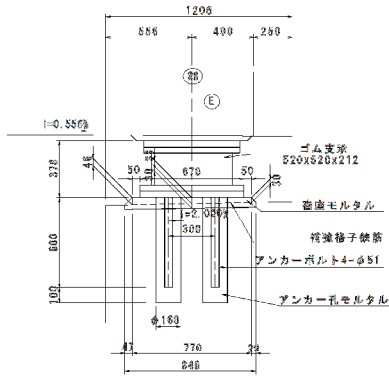
6-6 断面圖



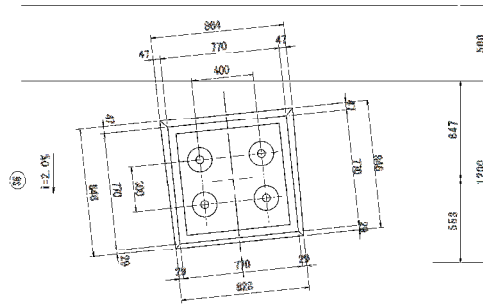
沓配置平面図



支承部詳細図
(橋軸方向)



モルタル平面図



3. 鉄筋 (SD345)

A 2 橋台鉄筋集計表

(単位 : kg)

項 目	下部工施工	上部工施工	合 計	圧接箇所
D 3 5	—		—	—
小 計 (D 3 5)	—		—	—
D 3 2	—		—	—
D 2 9	—		—	—
小 計 (D 3 2 ~ D 2 9)	—		—	—
D 2 5	9605		9605	—
D 2 2	2541		2541	—
D 1 9	877		877	—
D 1 6	4002		4002	—
小 計 (D 2 5 ~ D 1 6)	17025		17025	—
D 1 3	2326		2326	—
合 計	19351		19351	—

4. 均しコンクリート t=10cm

1) コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

$$A = 21.900 \times 5.600 = 122.640 \text{ m}^2$$

【杭による控除】

$$1/4 \times \pi \times 1.200^2 \times 8 = -9.048 \text{ m}^2$$

$$\overline{\Sigma A} = 113.592 \text{ m}^2$$

$$V = 113.59 \times 0.100 = 11.359 \text{ m}^3$$

$$\overline{\Sigma V} = 11.359 \text{ m}^3$$

2) 型枠 (無筋構造物型枠)

$$A_1 = 21.900 \times 0.100 \times 2 = 4.380 \text{ m}^2$$

$$A_2 = 5.600 \times 0.100 \times 2 = 1.120 \text{ m}^2$$

$$\overline{\Sigma A} = 5.500 \text{ m}^2$$

5. 基礎材 (基礎碎石) t=20cm

$$A = 21.900 \times 5.600 = 122.640 \text{ m}^2$$

【杭による控除】

$$1/4 \times \pi \times 1.200^2 \times 8 = -9.048 \text{ m}^2$$

$$\overline{\Sigma A} = 113.592 \text{ m}^2$$

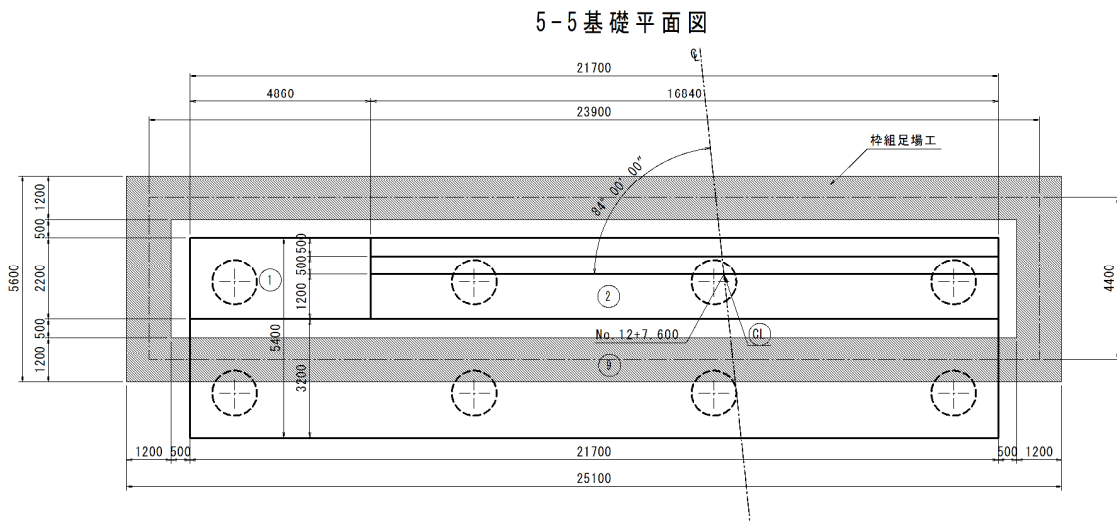
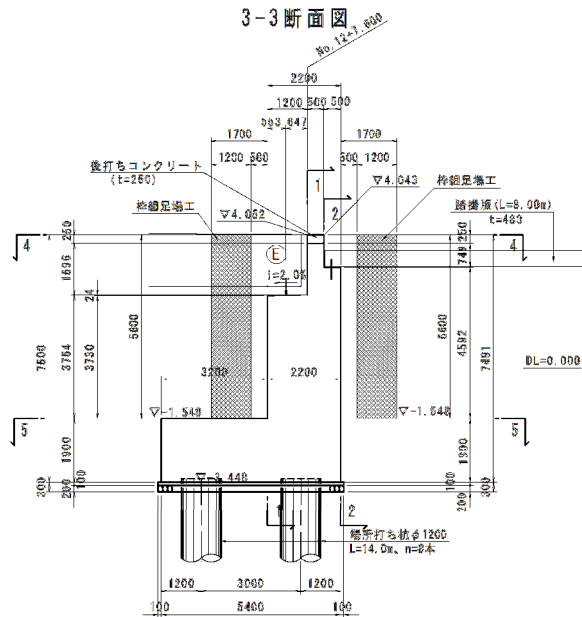
$$V = 113.59 \times 0.200 = 22.718 \text{ m}^3$$

$$\overline{\Sigma V} = 22.718 \text{ m}^3$$

8. 足場工

1) 枠組足場 (平均設置高 $H \leq 30\text{m}$)

$$(23.900 + 4.400) \times 2 \times 5.600 = \underline{316.960 \text{ 掛m}^2}$$



1) 床掘 (土砂) (A領域)

$$V = 34.63 \text{ m}^2 \times 22.30 \text{ m} = \underline{772.25 \text{ m}^3}$$

2) 床掘 (土砂) (B領域)

$$V = 17.64 \text{ m}^2 \times 22.30 \text{ m} = \underline{393.37 \text{ m}^3}$$

3) 埋戻し (1.0m以上4.0m未満)

$$V = 9.68 \text{ m}^2 \times 21.70 \text{ m} = 210.06 \text{ m}^3$$

$$V = 33.84 \text{ m}^2 \times (1.00 \text{ m} + 0.74 \text{ m}) = 58.88 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = \underline{268.94 \text{ m}^3}$$

4) 残土

$$V = (772.25 + 393.37) - 268.94 \times 1 / 0.9 = \underline{866.80 \text{ m}^3}$$

5) 基面整正

$$A = 21.700 \times 5.600 - \pi/4 \times 1.200^2 \times 8 = \underline{112.47 \text{ m}^2}$$

6) 舗装切断工 (t=10cm以下)

$$L = 15.2 = \underline{15.2 \text{ m}}$$

7) 舗装版破碎工 アスファルト舗装 (車道舗装) (t=5cm)

$$A = 21.4 = \underline{21.4 \text{ m}^2}$$

8) 既設橋台撤去 ※土中形状が不明な箇所は、推定値とする。

車道側

$$V = 4.724 \text{ m}^2 \times 7.700 \text{ m} = \underline{36.375 \text{ m}^3}$$

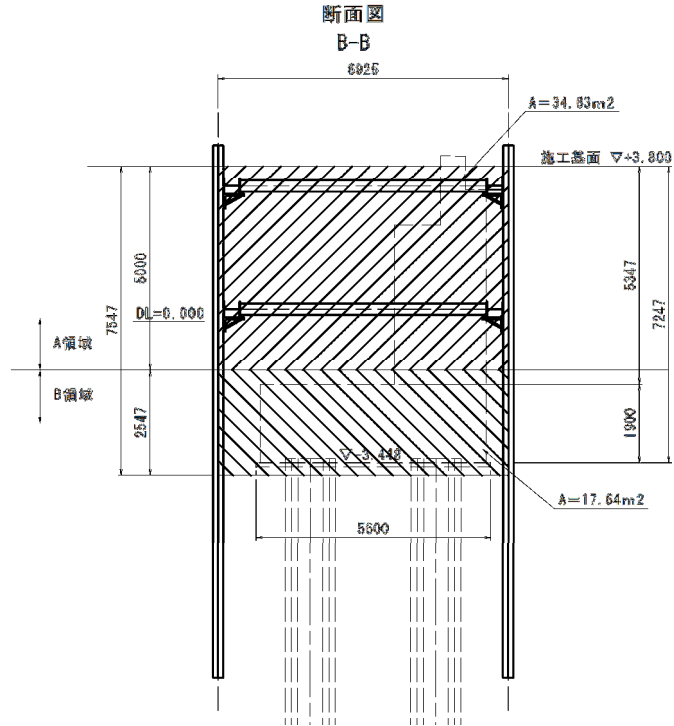
歩道側

$$V = 2.230 \text{ m}^2 \times 4.000 \text{ m} = 8.920 \text{ m}^3$$

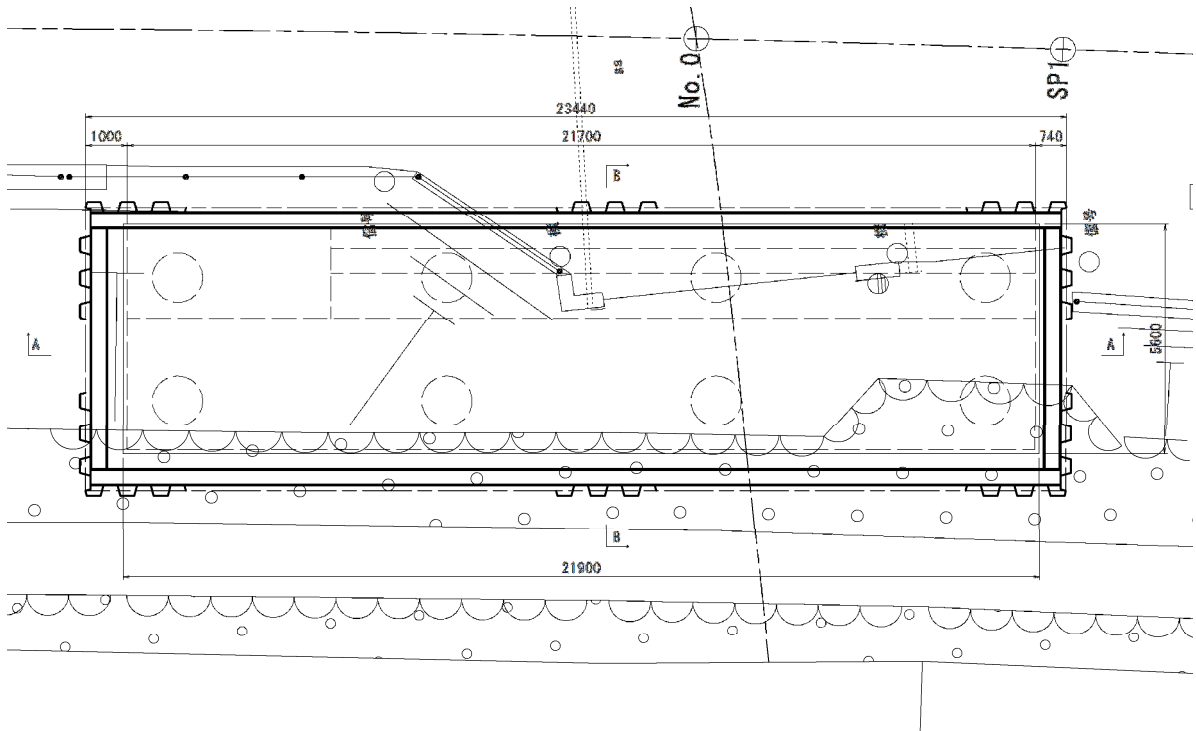
$$\Sigma V = \underline{45.295 \text{ m}^3}$$

9. 土工

床掘 (土砂)

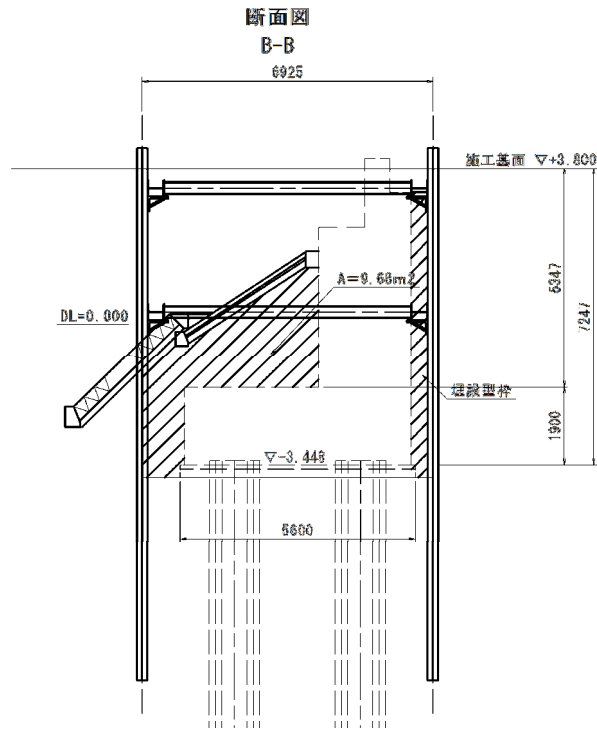


平面图

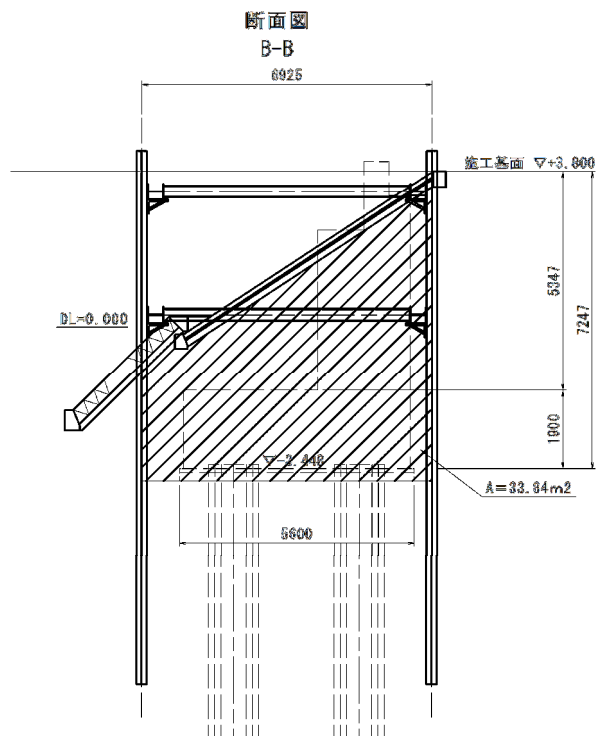


埋戻し

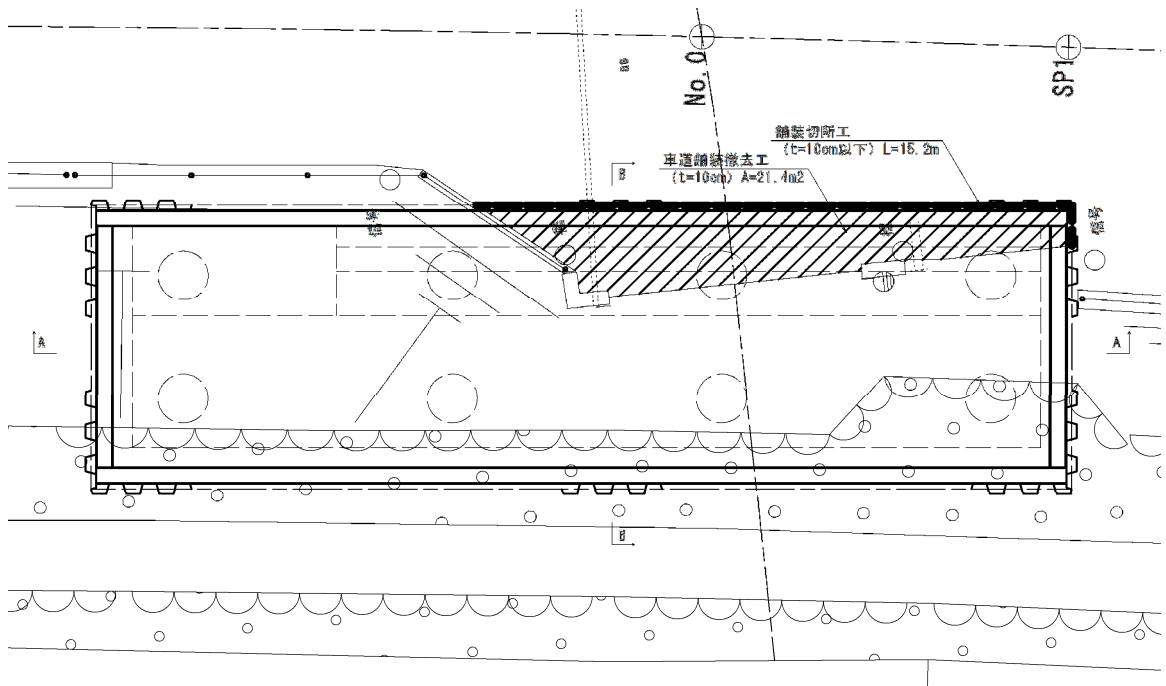
橋台部



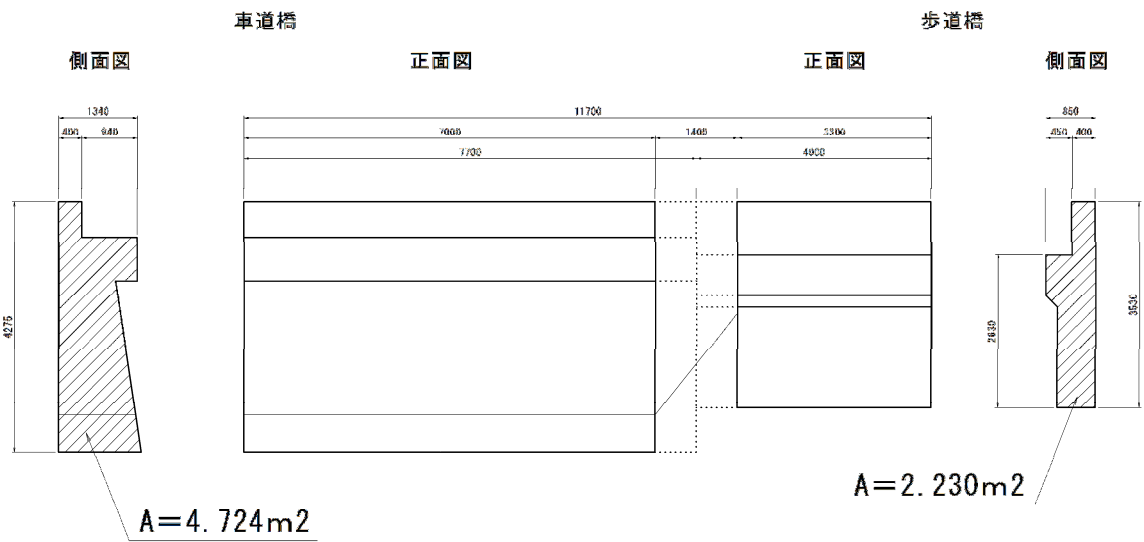
その他



舗装切断工、舗装版破碎工



既設橋台撤去



A2橋台場所打ち杭数量計算書

A 2 橋台場所打ち杭数量表

項 目	規格寸法	単位	杭1本当り	1基当り
杭本数	φ1200	本	—	8
設計杭長	φ1200	m	14.0	112.0
コンクリート	σ _{ck} =30N/mm ²	m ³	15.8	126.7
掘削長	土（レキ質土、砂及び砂質土）	m	20.3	162.2
	硬 岩	m	—	—
	合 計	m	20.3	162.2
杭頭処理	取壊しコンクリート	m ³	1.1	9.0
鉄 筋	D32～D29	kg	2,118	16,944
	D25～D16	kg	1,287	10,296
	D13	kg	14	112
	合 計	kg	3,419	27,352
補強リング、固定金具	形鋼 L6×50×50	kg	56	448
	Uボルト	箇所	100	800
スペーサー固定金具	平鋼 30×4×80	kg	3	24
	Uボルト	箇所	40	320
掘削土量	土砂	m ³	22.9	183.4
埋戻し土量		m ³	6.0	47.7
残 土		m ³	16.3	130.4

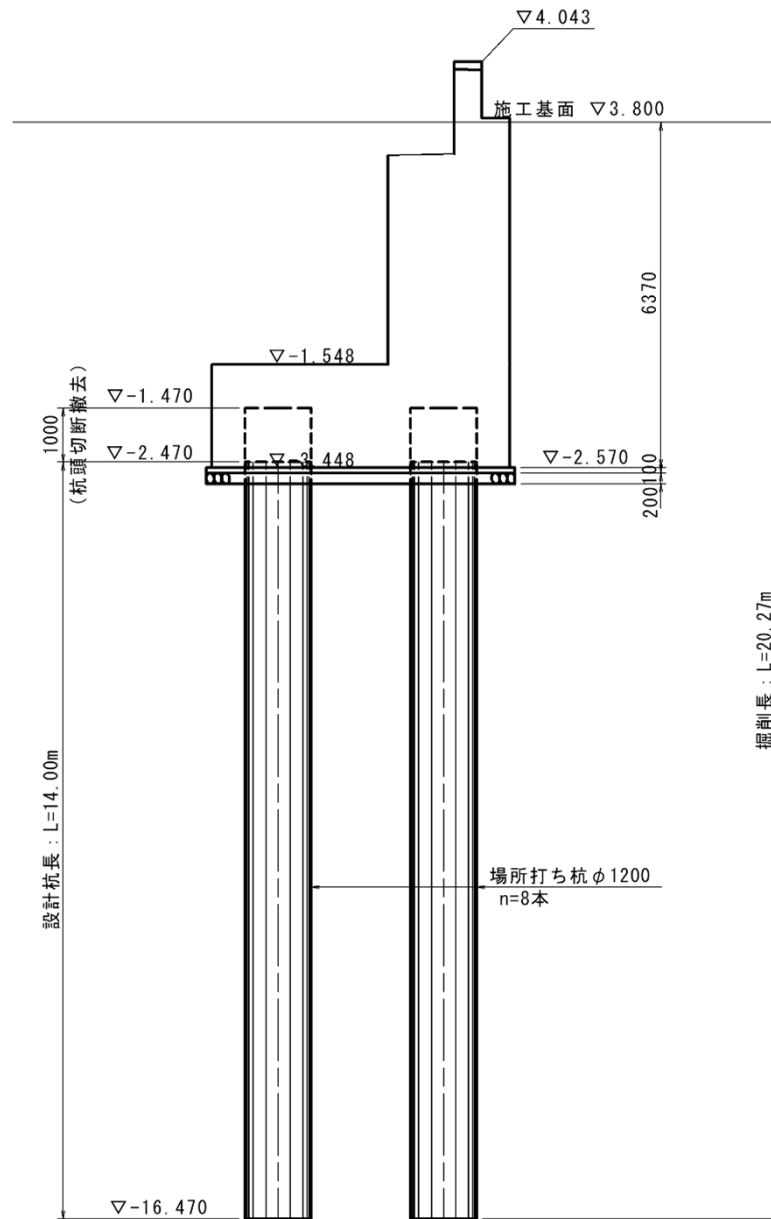
1. 場所打ち杭

設計杭長 : L = 14.000 m/本
 杭頭切断撤去長 : L = 1.000 m/本
 杭本数 : n = 8 本/基

$$\Sigma L = (14.000 + 1.000) \times 8 = 120.000 \text{ m/基}$$

場所打ち杭 ϕ 1200 L=14.0m

N = 8 本



2. 掘削長

$$\Sigma L = 20.270 \text{ m/本}$$

土質区分

土（レキ質土、粘性土、砂質土、砂及び砂質土、岩塊、玉石、軟岩）

$$L = 20.270$$

$$= \underline{20.270 \text{ m/本}}$$

3. 掘削土量

土砂

$$A = \pi/4 \times 1.200^2$$

$$= \underline{1.131 \text{ m}^2/\text{本}}$$

$$V = 1.131 \times 20.270$$

$$= \underline{22.925 \text{ m}^3/\text{本}}$$

4. 埋戻し土量

$$V = 1.131 \times (20.270 - (14.000 + 1.000))$$

$$= \underline{5.960 \text{ m}^3/\text{本}}$$

5. 残 土

$$V = 22.925 - (5.960 \div 0.9)$$

$$= \underline{16.302 \text{ m}^3/\text{本}}$$

6. コンクリート ($\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$)

$$V = \pi/4 \times 1.200^2 \times 14.000$$

$$= \underline{15.834 \text{ m}^3/\text{本}}$$

7. 杭頭処理取壊しコンクリート

$$V = \pi/4 \times 1.200^2 \times 1.000$$

$$= \underline{1.131 \text{ m}^3/\text{本}}$$

8. 鉄筋重量 (SD345)

	杭 1 本 当 り				1 基 当 り
D 3 2	2118.0	kg/本	×	8 本	= 16944.0 kg
D 2 9	—	"	×	"	= — "
小 計 (D32~D29)	2118.0	"			= 16944.0 "
D 2 5	1287.0	"	×	8 本	= 10296.0 "
D 2 2	—	"	×	"	= — "
D 1 9	—	"	×	"	= — "
D 1 6	—	"	×	"	= — "
小 計 (D25~D16)	1287.0	"			= 10296.0 "
D 1 3	14.0	"	×	8 本	= 112.0 "
合 計	3419.0	kg/本			= 27352.0 kg

9. 補強リング、固定金具

(杭1本当り)

	長さ	本数	単位質量	1本当り質量	質量
補強リング 形鋼 L6×50×50	2.520	5	4.43	11.16	<u>56</u> kg

Uボルト(主鉄筋と補強リングの固定) = 100 箇所

(杭1基当り)

補強リング 形鋼 L6×50×50 56 kg × 8 箇所 = 448 kg

Uボルト(主鉄筋と補強リングの固定) 100 箇所 × 8 箇所 = 800 箇所

10. スペーサー固定金具

(杭1本当り)

	長さ	本数	単位質量	1本当り質量	質量
平鋼 30×4(Uボルト固定用)	80	40	0.942	0.075	<u>3</u> kg

Uボルト(スペーサーと主鉄筋の固定) = 40 箇所

(杭1基当り)

平鋼 30×4(Uボルト固定用) 3 kg × 8 箇所 = 24 kg

Uボルト(スペーサーと主鉄筋の固定) 40 箇所 × 8 箇所 = 320 箇所

A 2 重力式擁壁工数量計算書

A 2 重 力 式 擁 壁 数 量 総 括 表

項 目	規 格 寸 法	単 位	数 量	摘 要
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m^3	2.7	
型 枠	鉄筋構造物型枠	m^2	7.9	
基 礎 材	基礎碎石 (RC-40) t=200mm	m^2	3.2	
目 地 材	t=20mm	m^2	1.7	

P 2 橋脚数量計算書

P 2 橋 脚 数 量 表

項 目	規 格 寸 法	単 位	数 量	摘 要
コンクリート	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$	m^3	332.6	
型 枠	鉄筋構造物型枠	m^2	170.8	
	鉄筋構造物円形型枠	m^2	79.4	
円筒型枠	$\phi 160$	m	55.2	
鉄 筋 (SD345)	D 3 2 ~ D 2 9	"	47646	(圧接)198
	D 2 5 ~ D 1 6	"	20112	
	D 1 3	"	—	
	合 計	"	67758	(圧接)198
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t = 10cm	m^2	86.2	
		m^3	8.6	
均しコンクリート型枠	無筋構造物型枠	m^2	4.0	
基 礎 材	基礎砕石 t = 20cm	m^2	86.2	
		m^3	17.2	
足場工	枠 組 足 場	H ≤ 30m	掛 m^2	276.4
支保工	くさび結合支保工	H ≤ 30m 40kN/m ² を超え 80kN/m ² 以下	空 m^3	15.3
床掘 (土砂)	A領域	"	800.0	
	B領域	"	577.0	
	合 計	"	1377.0	
埋 戻 し	1.0m以上4.0m未満	"	706.3	
残 土		"	592.2	
基 面 整 正		"	82.2	

P 2 橋脚コンクリート集計表

(単位 : m³)

項 目	上部工施工 ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)	下部工施工 ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)
梁	—	49.3
柱	—	102.7
フーチング	—	180.6
合 計	—	332.6

1) 梁

$$\textcircled{1} \quad 2.400 \times 10.100 \times 1.000 = 24.240 \text{ m}^3$$

$$\textcircled{2} \quad \pi/4 \times 2.400^2 \times 1.000 = 4.524 \text{ m}^3$$

$$\text{上面積} \quad 2.400 \times 10.100 + \pi/4 \times 2.400^2 = 28.764 \text{ m}^2$$

$$\text{下面積} \quad 2.400 \times 4.600 + \pi/4 \times 2.400^2 = 15.564 \text{ m}^2$$

$$\hline 44.328 \text{ m}^2$$

$$\textcircled{3} \quad 1/2 \times 44.328 \times 1.000 = 22.164 \text{ m}^3$$

【アンカー・沓座箱抜きによる控除】

$$1/4 \pi \times 0.160^2 \times (0.770 - 0.080) \times 80 = -1.110 \text{ m}^3$$

$$\{ 1/2 \times (0.970 + 0.970) \} \times \{ 1/2 \times (0.990 + 0.952) \} \times 0.030 \times 20 = -0.565 \text{ m}^3$$

$$\hline \Sigma V1 = 49.253 \text{ m}^3$$

2) 柱

$$\textcircled{4} \quad 2.400 \times 4.600 \times 6.600 = 72.864 \text{ m}^3$$

$$\textcircled{5} \quad \pi/4 \times 2.400^2 \times 6.600 = 29.858 \text{ m}^3$$

$$\hline \Sigma V2 = 102.722 \text{ m}^3$$

3) フーチング

$$\textcircled{6} \quad 8.400 \times 11.400 \times 1.900 = 181.944 \text{ m}^3$$

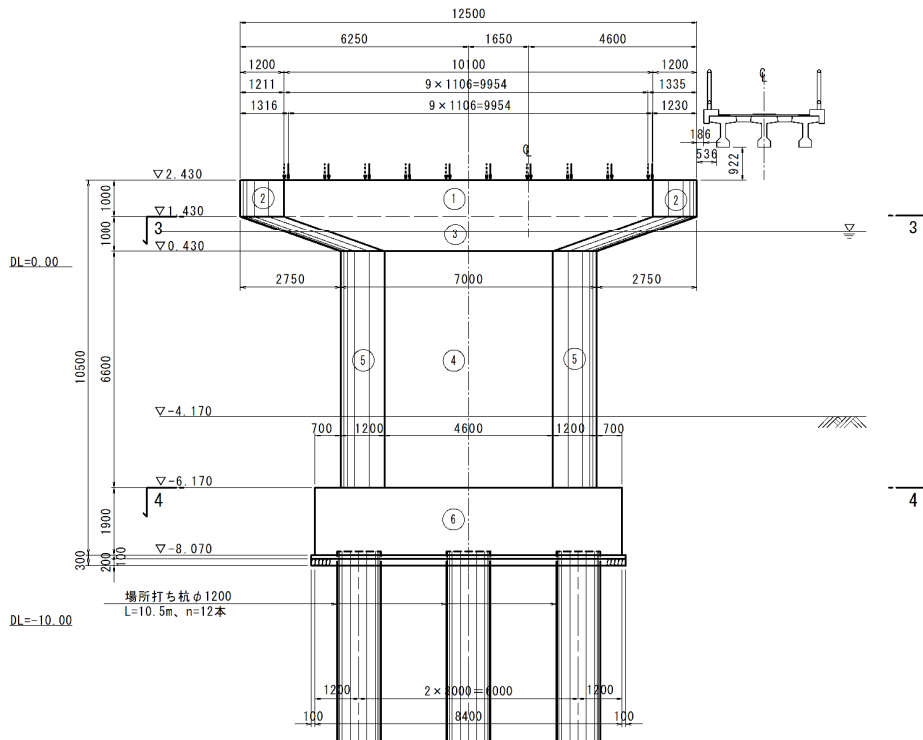
【杭控除】

$$\pi/4 \times 1.200^2 \times 0.100 \times 12 = -1.357 \text{ m}^3$$

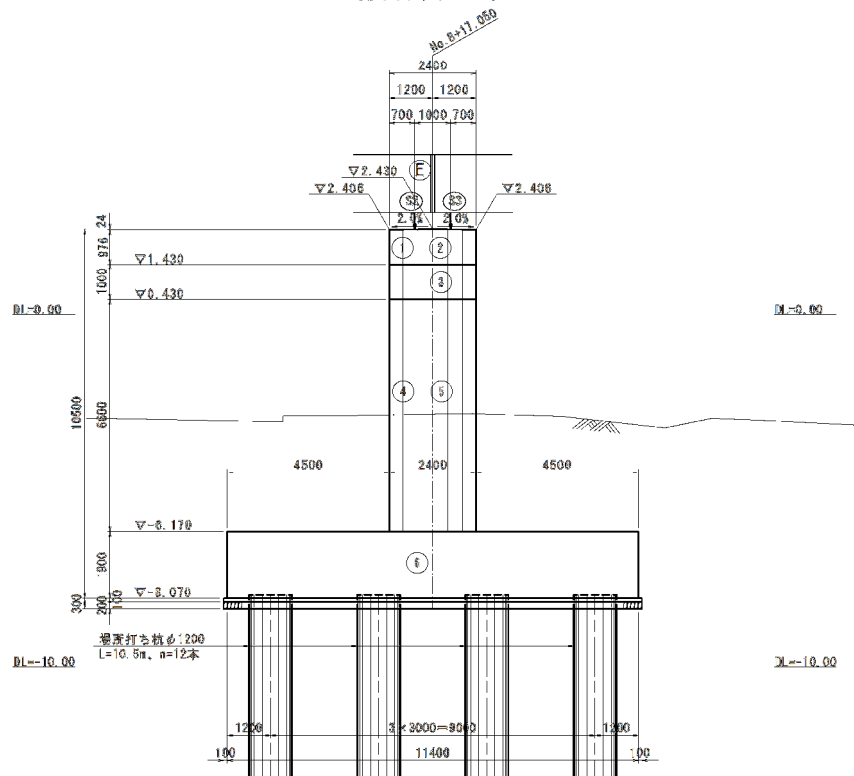
$$\hline \Sigma V3 = 180.587 \text{ m}^3$$

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

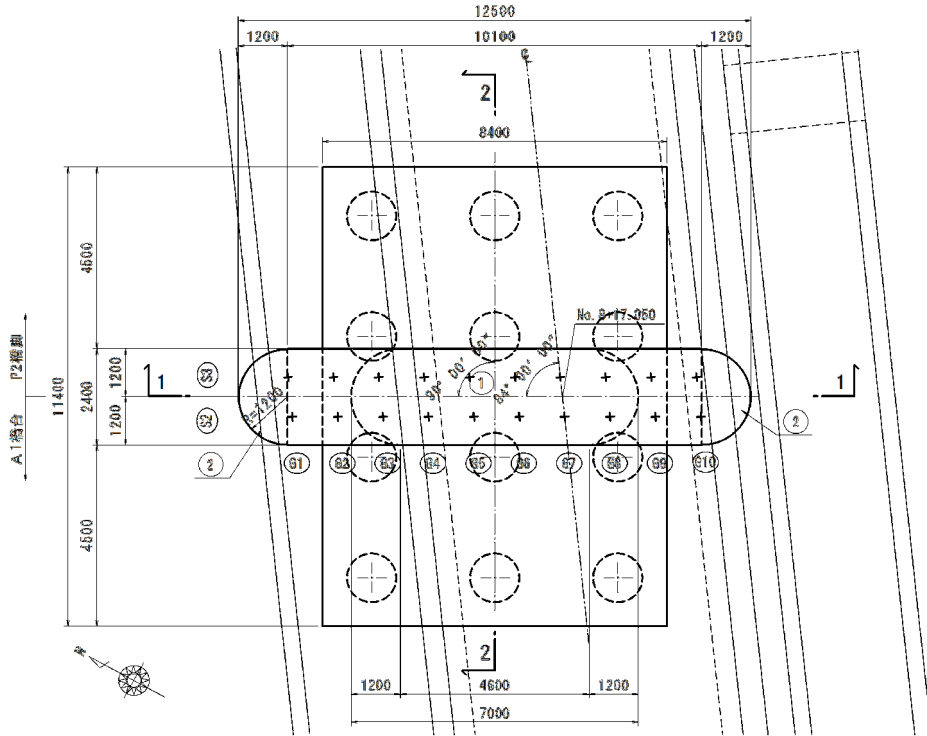
正面図 (1-1)



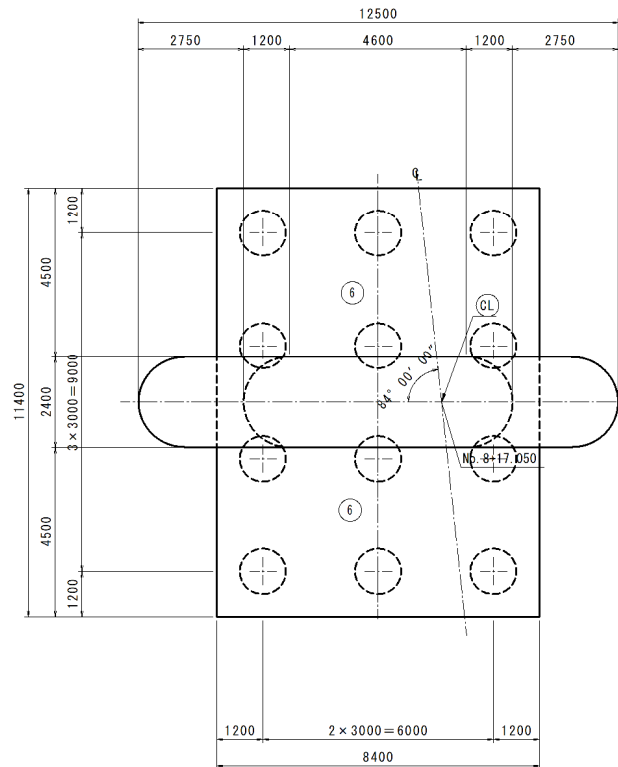
側面図 (2-2)



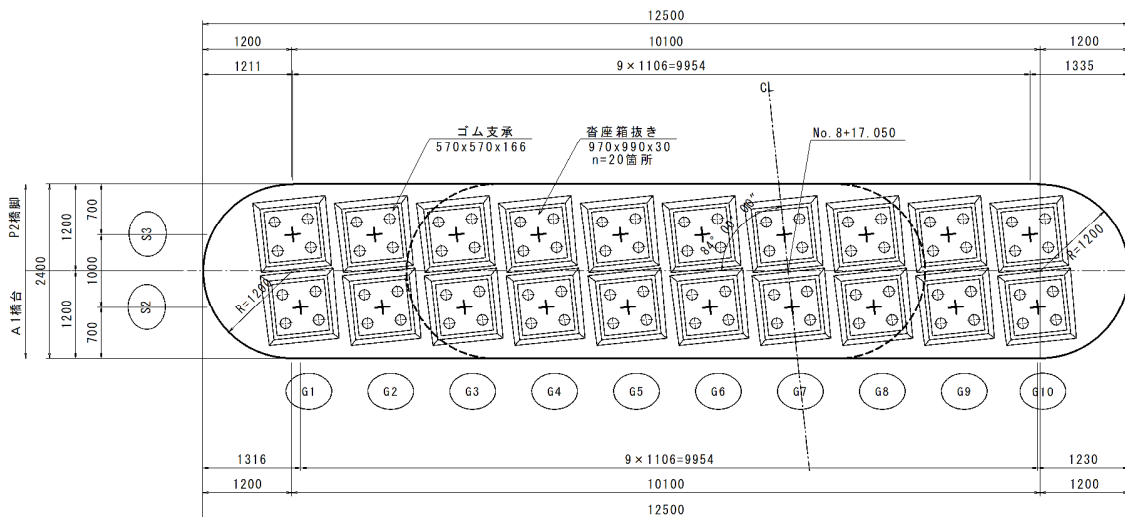
平面图 (3-3)



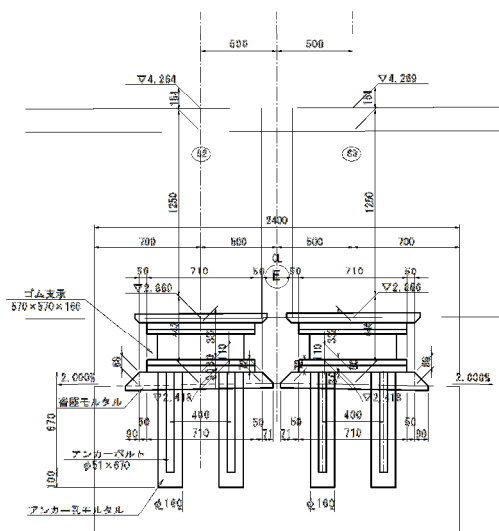
平面图 (4-4)



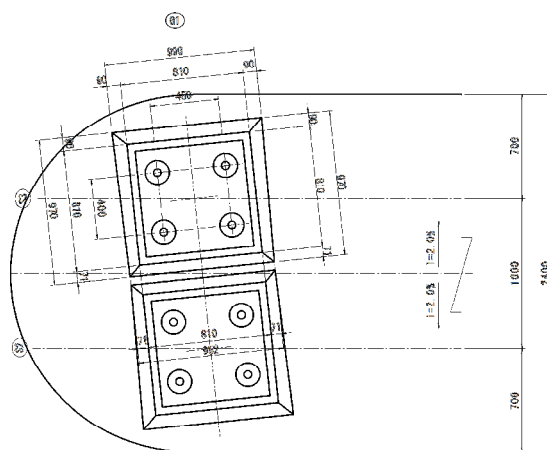
脊配置平面図



支承部詳細図
(標軸方向)



モルタル平面図



P 2 橋脚型枠集計表（鉄筋構造物型枠）

（単位：m²、円筒型枠はm）

項 目	一般型枠	円形型枠
梁	34.9	29.6
柱	60.7	49.8
フーチング	75.2	—
合 計	170.8	79.4
アンカー用円筒型枠（φ160）	—	55.2

1) 梁

一般型枠

$$\boxed{1} \quad 10.100 \times 1.000 \times 2 = 20.200 \text{ m}^2$$

$$\boxed{2} \quad 1/2 \times (10.100 + 4.600) \times 1.000 \times 2 = 14.700 \text{ m}^2$$

$$\hline \Sigma A = 34.900 \text{ m}^2$$

円形型枠

$$\boxed{3} \quad \pi \times 2.400 \times 1.000 = 7.540 \text{ m}^2$$

$$\boxed{4} \quad \pi \times 2.400 \times 2.926 = 22.062 \text{ m}^2$$

$$\hline \Sigma A = 29.602 \text{ m}^2$$

2) 柱

一般型枠

$$\boxed{5} \quad 4.600 \times 6.600 \times 2 = 60.720 \text{ m}^2$$

$$\hline \Sigma A = 60.720 \text{ m}^2$$

円形型枠

$$\boxed{6} \quad \pi \times 2.400 \times 6.600 = 49.763 \text{ m}^2$$

$$\hline \Sigma A = 49.763 \text{ m}^2$$

3) フーチング

一般型枠

$$\boxed{7} \quad 8.400 \times 1.900 \times 2 = 31.920 \text{ m}^2$$

$$\boxed{8} \quad 11.400 \times 1.900 \times 2 = 43.320 \text{ m}^2$$

$$\hline \Sigma A = 75.240 \text{ m}^2$$

4) 円筒型枠

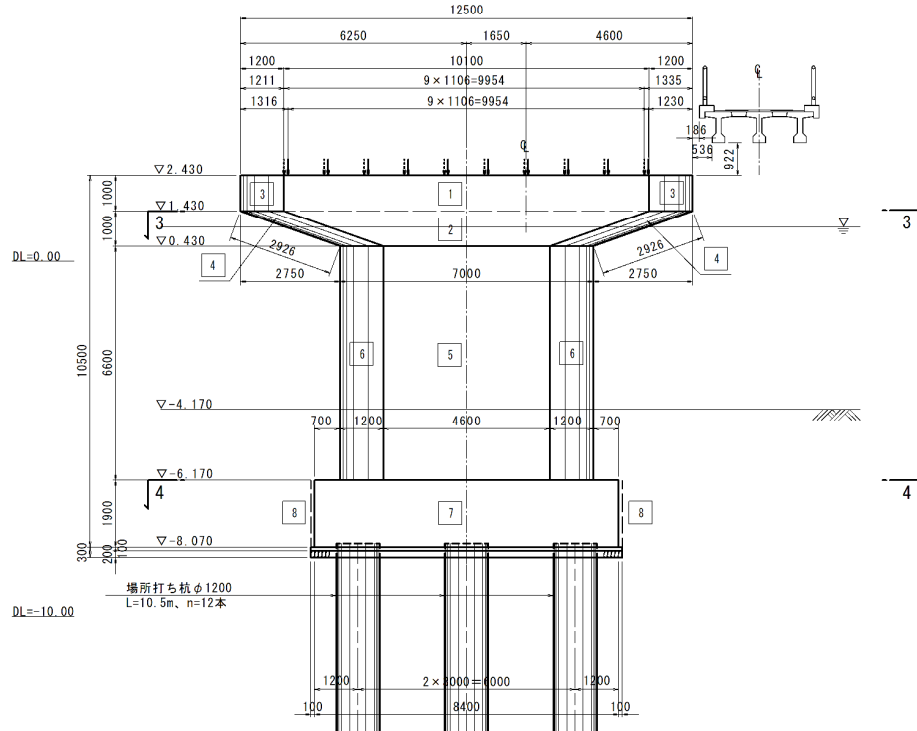
1) アンカーボルト箱抜き

$$\phi 160 \quad L = 0.670 + 0.100 - 0.080 = 0.690 \text{ m} \quad n = 80 \text{ 本}$$

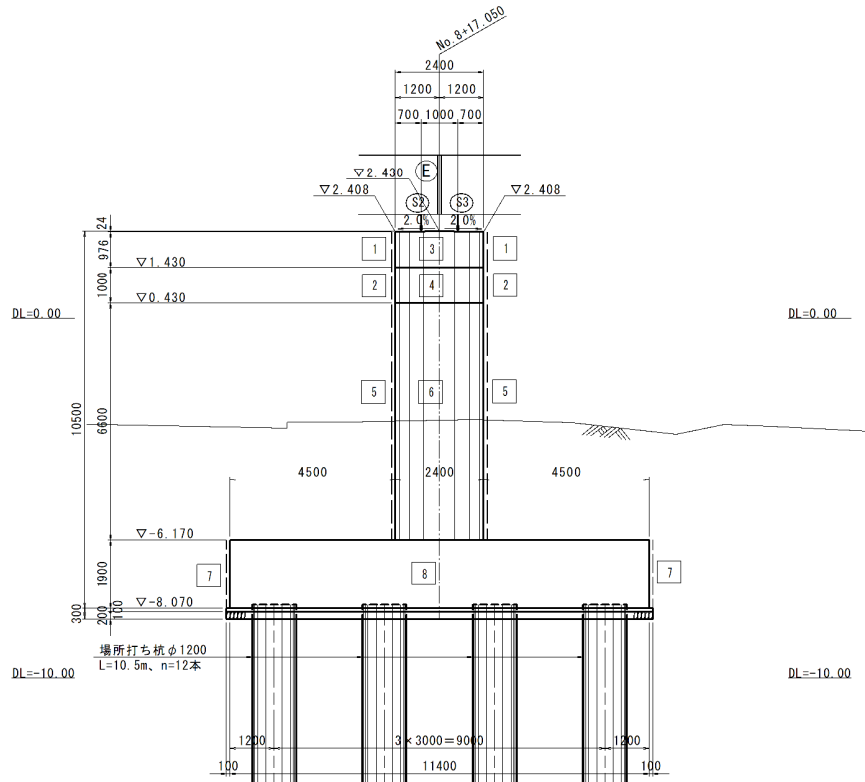
$$L = 0.690 \times 80 = \underline{55.200 \text{ m}}$$

2. 型 枠 (鉄筋構造物型枠)

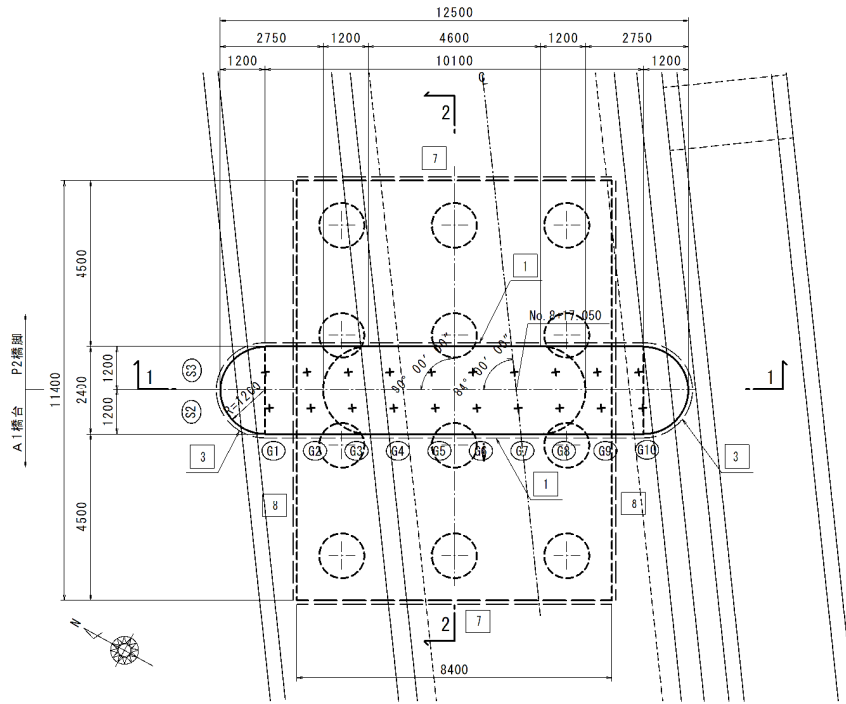
正面図 (1-1)



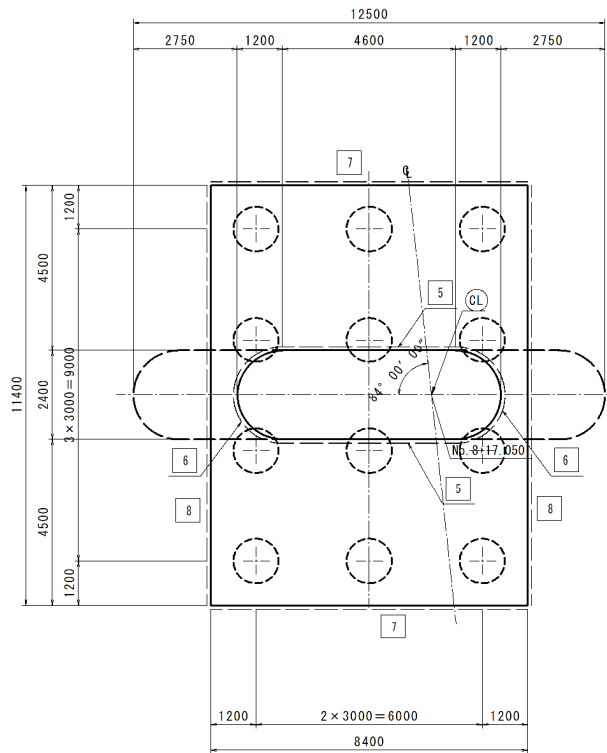
側面図 (2-2)



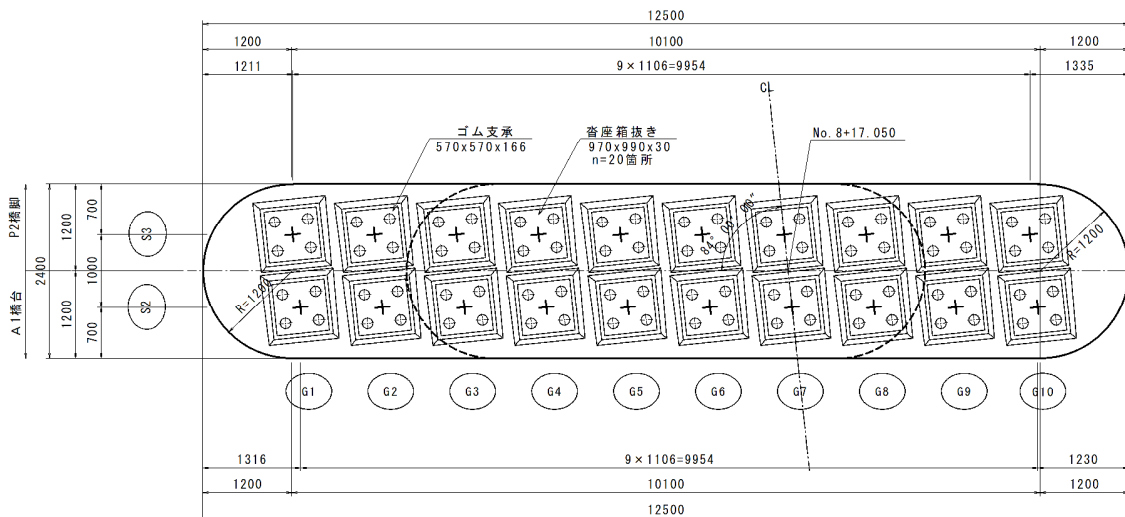
平面图 (3-3)



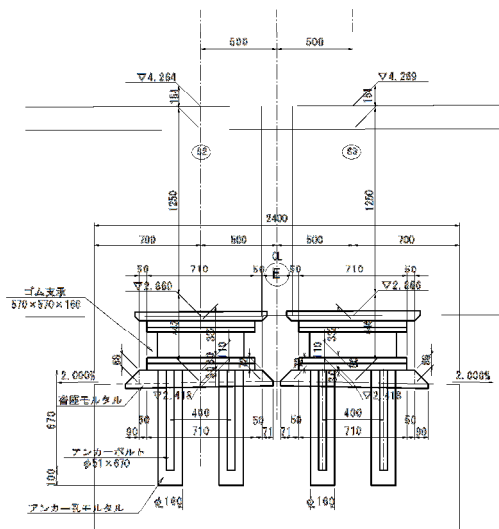
平面图 (4-4)



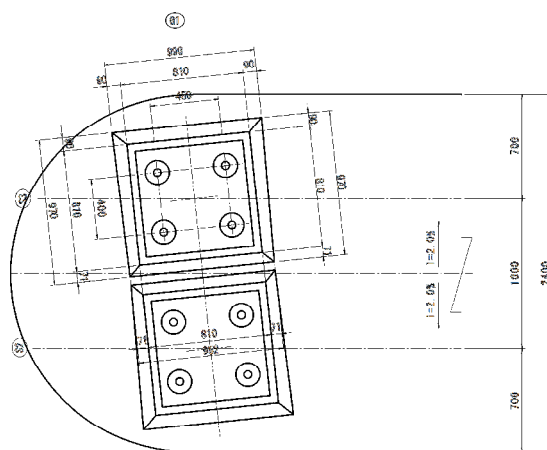
脊配置平面図



支承部詳細図
(標軸方向)



モルタル平面図



3. 鉄筋 (SD345)

P 2 橋脚鉄筋集計表

項 目	数量 (kg)	圧接(箇所)
D 3 2	45565	158
D 2 9	2081	40
小 計	47646	198
D 2 5	—	—
D 2 2	18338	—
D 1 9	—	—
D 1 6	1774	—
小 計	20112	—
D 1 3	—	—
合 計	67758	198

4. 均しコンクリート t=10cm

1) コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

$$A = 8.600 \times 11.600 = 99.760 \text{ m}^2$$

【杭による控除】

$$1/4 \times \pi \times 1.200^2 \times 12 = -13.572 \text{ m}^2$$

$$\overline{\Sigma A} = 86.188 \text{ m}^2$$

$$V = 86.188 \times 0.100 = 8.619 \text{ m}^3$$

$$\overline{\Sigma V} = 8.619 \text{ m}^3$$

2) 型枠 (無筋構造物型枠)

$$A_1 = 8.600 \times 0.100 \times 2 = 1.720 \text{ m}^2$$

$$A_2 = 11.600 \times 0.100 \times 2 = 2.320 \text{ m}^2$$

$$\overline{\Sigma A} = 4.040 \text{ m}^2$$

5. 基礎材 (基礎碎石) t=20cm

$$A = 8.600 \times 11.600 = 99.760 \text{ m}^2$$

【杭による控除】

$$1/4 \times \pi \times 1.200^2 \times 12 = -13.572 \text{ m}^2$$

$$\overline{\Sigma A} = 86.188 \text{ m}^2$$

$$V = 86.19 \times 0.200 = 17.238 \text{ m}^3$$

$$\overline{\Sigma V} = 17.238 \text{ m}^3$$

6. 足場工

1) 枠組足場

① 梁 ② 柱

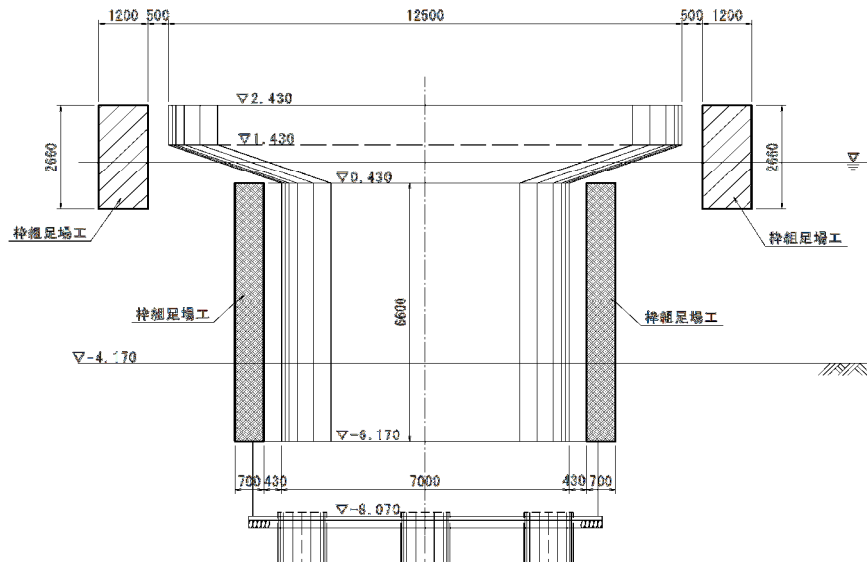
平均設置高 $H \leq 3.0$ m

$$\textcircled{1} (14.700 + 4.600) \times 2.660 \times 2 = 102.676 \text{ 掛m}^2$$

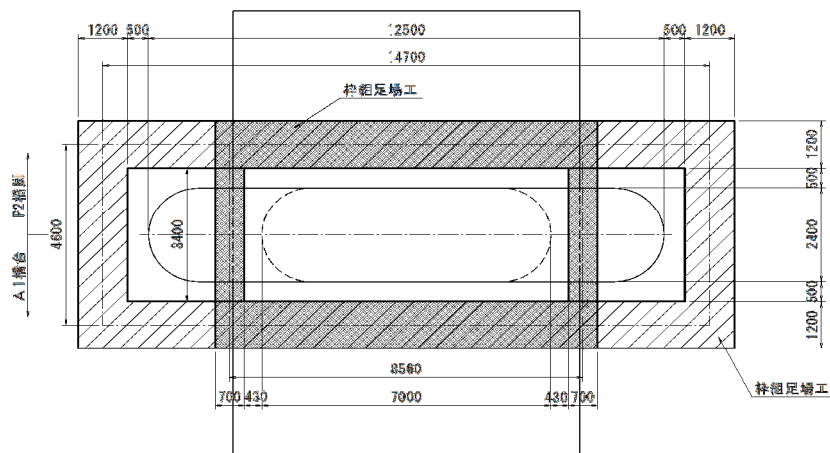
$$\textcircled{2} (8.560 + 4.600) \times 6.600 \times 2 = 173.712 \text{ 掛m}^2$$

$$\Sigma A = 276.388 \text{ 掛m}^2$$

正面図

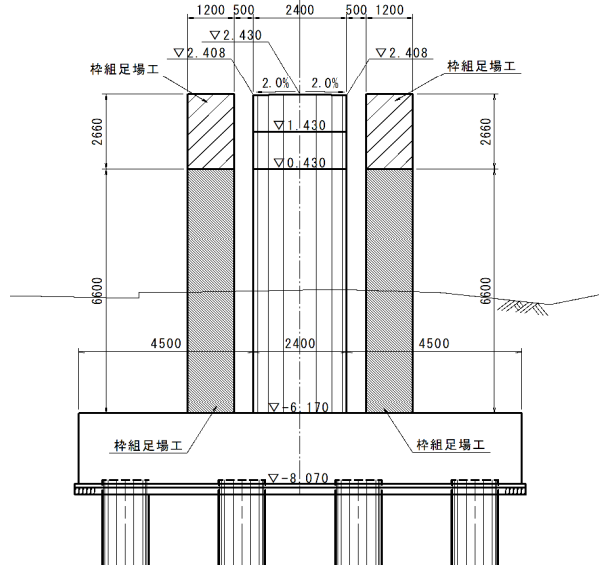


平面図



側面図

No. 8+17.050



7. 支保工

1) くさび結合支保工

平均設置高 $H \leq 30\text{m}$

$$h = 1/2 \times (0.660 + 1.660) = 1.160 \text{ m}$$

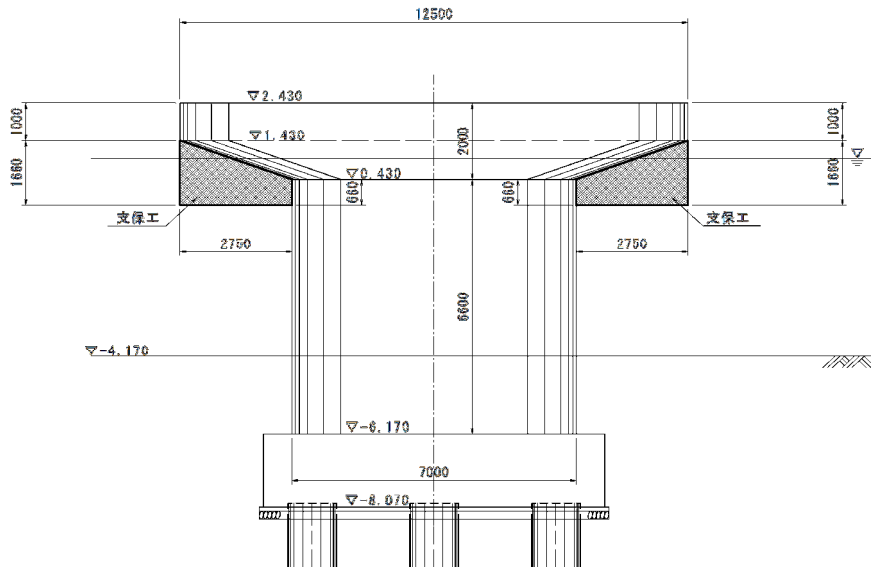
平均部材厚 $120 \text{ cm} < t \leq 250 \text{ cm}$

$$t = 1/2 \times (1.000 + 2.000) = 1.500 \text{ m}$$

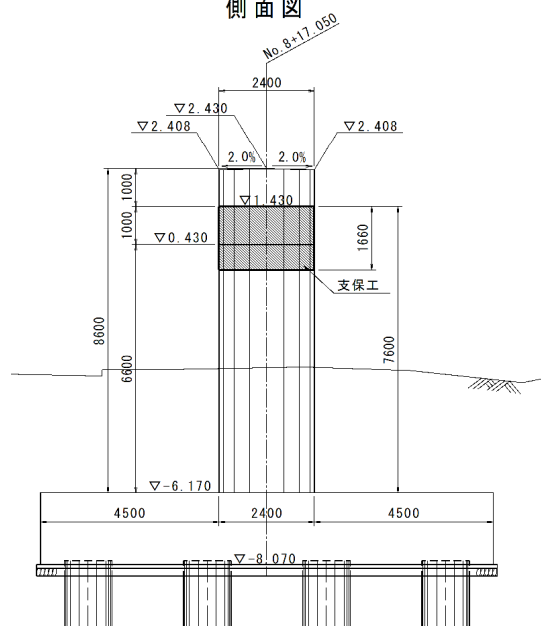
支保工耐力 40kN/m^2 を超え 80kN/m^2 以下

$$V1 = 1/2 \times (0.660 + 1.660) \times 2.750 \times 2.400 \times 2 = \underline{15.312 \text{ 空 m}^3}$$

正面図



側面図



8. 土工

1) 床掘 (土砂) (A領域)

$$V = 24.80 \text{ m}^2 \times 15.40 = 381.92 \text{ m}^3$$

$$V = 13.40 \times 10.40 \times 3.00 = 418.08 \text{ m}^3$$

$$\underline{\Sigma V = 800.00 \text{ m}^3}$$

2) 床掘 (土砂) (B領域)

$$V = 13.40 \times 10.40 \times 4.14 = \underline{576.95 \text{ m}^3}$$

3) 埋戻し (1.0m以上4.0m未満)

$$V = 13.40 \times 10.40 \times 7.14 = \underline{995.03 \text{ m}^3}$$

【控除数量】

$$V = - 8.60 \times 11.60 \times 0.30 = -29.93 \text{ m}^3$$

$$V = - 8.40 \times 11.40 \times 1.90 = -181.94 \text{ m}^3$$

$$V = - (2.40 \times 4.60 \times 4.94 + \pi/4 \times 2.400^2 \times 4.940) = -76.89 \text{ m}^3$$

$$\underline{\Sigma V = 706.27 \text{ m}^3}$$

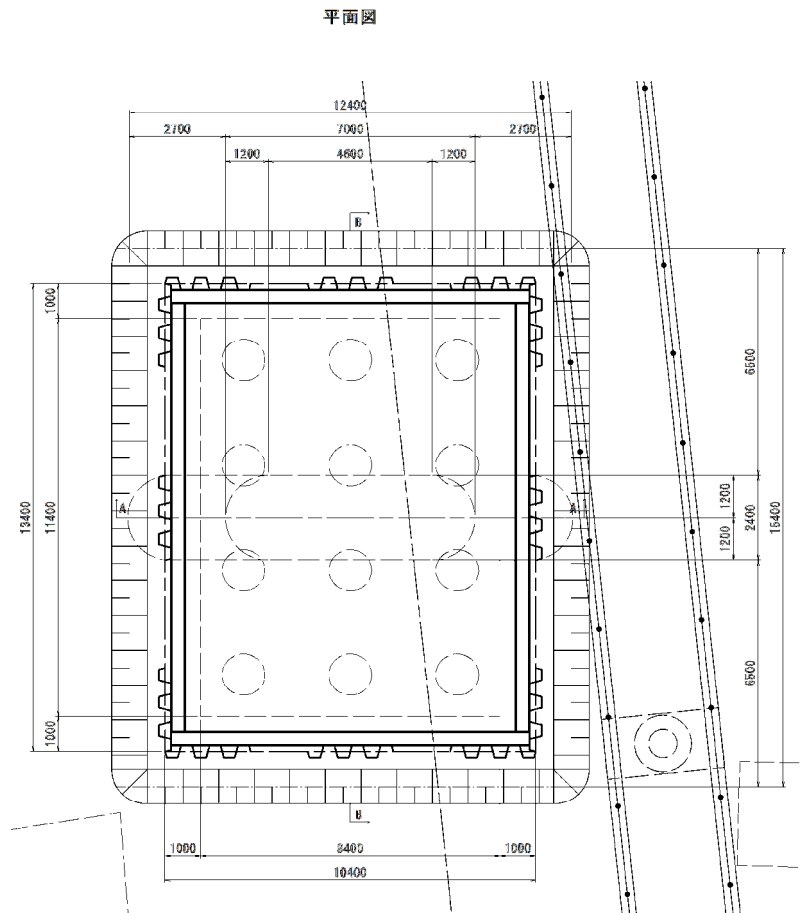
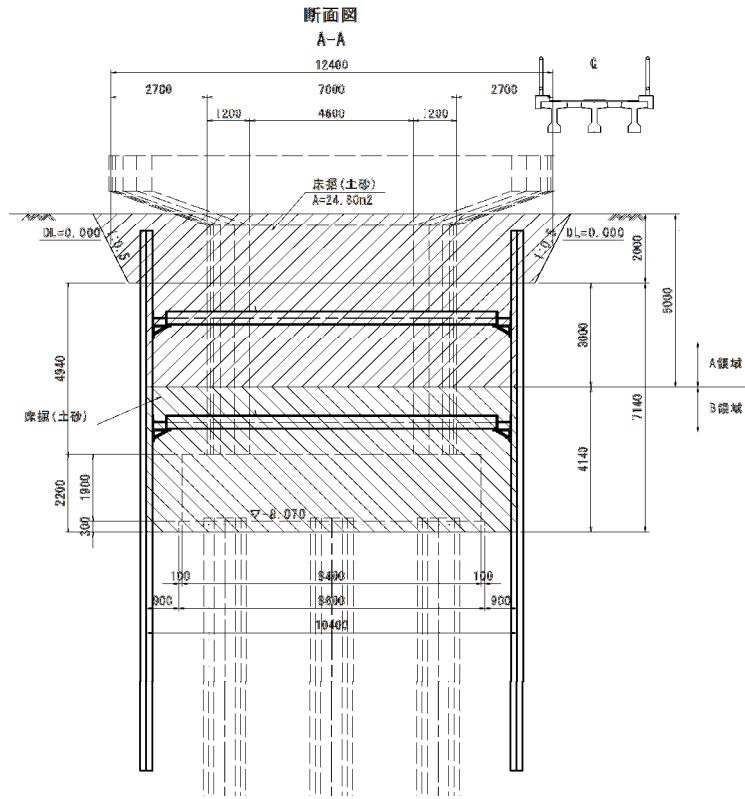
4) 残土

$$V = (800.00 + 576.95) - 706.27 \times 1 / 0.9 = \underline{592.21 \text{ m}^3}$$

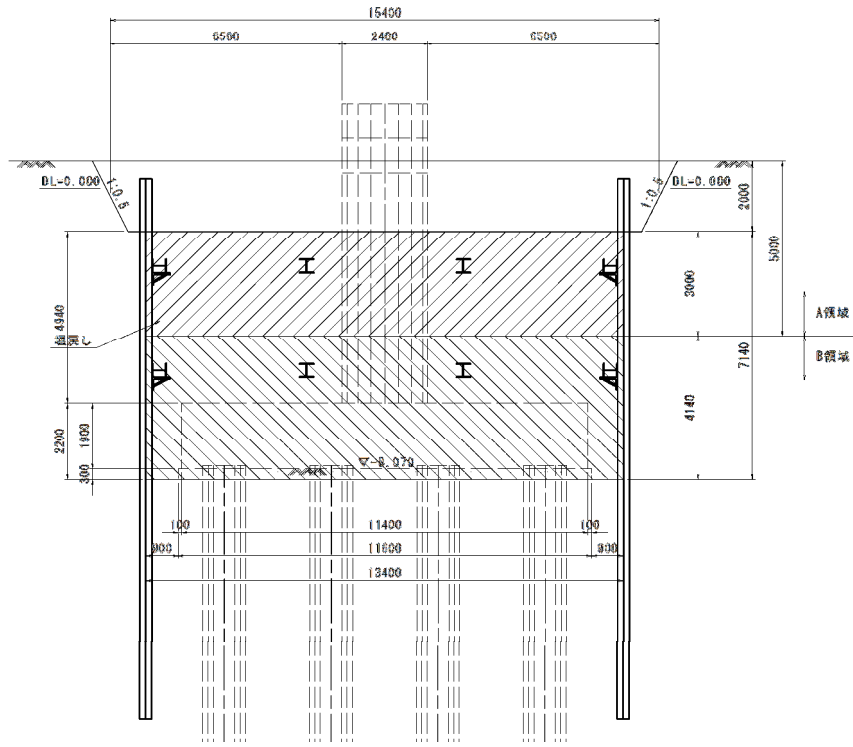
5) 基面整正

$$A = 11.40 \times 8.40 - \pi/4 \times 1.200^2 \times 12 = \underline{82.19 \text{ m}^2}$$

8. 土工



断面图
B-B



P 2 橋脚場所打ち杭数量計算書

P 2 橋 脚 場 所 打 ち 杭 数 量 表

項 目	規格寸法	単位	杭 1 本 当 り	1 基 当 り
杭 本 数	φ1200	本	—	12
設計杭長	φ1200	m	15.5	186.0
コンクリート	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m ³	17.5	210.4
掘 削 長	土 (レキ質土, 砂及び砂質土)	m	22.0	263.8
	硬 岩	m	—	—
	合 計	m	22.0	263.8
杭頭処理	取壊しコンクリート	m ³	1.1	13.6
鉄 筋 (SD345)	D32~D29	kg	2,305	27,660
	D25~D16	kg	722	8,664
	D13	kg	14	168
	合 計	kg	3,041	36,492
補強リング、固定金具	形鋼 L6×50×50	kg	67	804
	Uボルト	箇所	120	1,440
スペーサー固定金具	平鋼 30×4×80	kg	4	48
	Uボルト	箇所	48	576
掘削土量	土砂	m ³	24.9	298.3
埋戻し土量		m ³	6.2	74.4
残 土		m ³	18.0	215.7

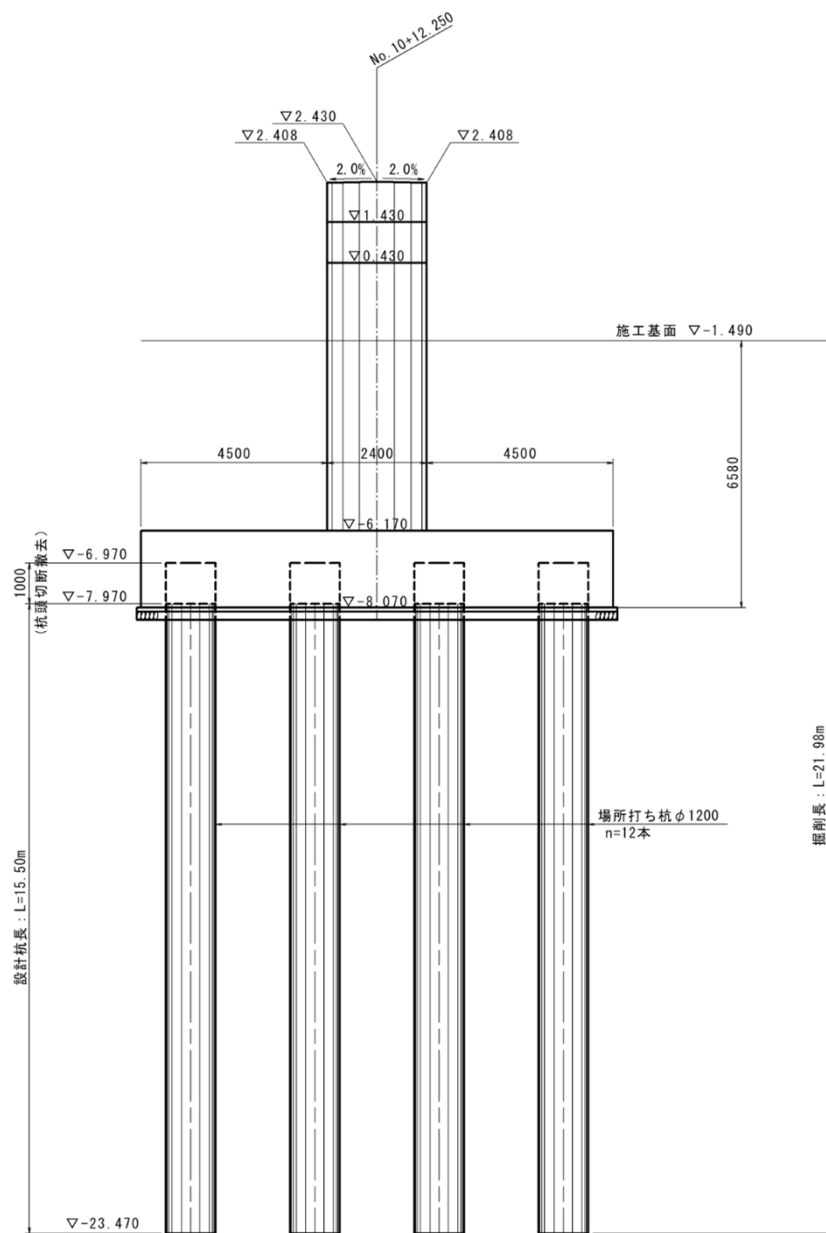
1. 場所打ち杭

設計杭長 : L = 15.500 m/本
 杭頭切断撤去長 : L = 1.000 m/本
 杭本数 : n = 12 本/基

$$\Sigma L = (15.500 + 1.000) \times 12 = 198.000 \text{ m/基}$$

場所打ち杭φ1200 L=15.5m

N = 12 本



2. 掘削長

$$\Sigma L = 21.980 \text{ m/本}$$

土質区分

土（レキ質土、粘性土、砂質土、砂及び砂質土、岩塊、玉石、軟岩）

$$L = 21.980$$

$$= \underline{21.980 \text{ m/本}}$$

3. 掘削土量

土砂

$$A = \pi/4 \times 1.200^2$$

$$= 1.131 \text{ m}^2/\text{本}$$

$$V = 1.131 \times 21.980$$

$$= \underline{24.859 \text{ m}^3/\text{本}}$$

4. 埋戻し土量

$$V = 1.131 \times (21.980 - (15.500 + 1.000))$$

$$= \underline{6.198 \text{ m}^3/\text{本}}$$

5. 残 土

$$V = 24.859 - (6.198 \div 0.9)$$

$$= \underline{17.972 \text{ m}^3/\text{本}}$$

6. コンクリート ($\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$)

$$V = \pi/4 \times 1.200^2 \times 15.500$$

$$= \underline{17.530 \text{ m}^3/\text{本}}$$

7. 杭頭処理取壊しコンクリート

$$V = \pi/4 \times 1.200^2 \times 1.000$$

$$= \underline{1.131 \text{ m}^3/\text{本}}$$

8. 鉄筋重量 (SD345)

	杭 1 本 当 り				1 基 当 り
D 3 2	2305.0	kg/本	×	12 本	= 27660.0 kg
D 2 9	—	"	×	"	= — "
小 計 (D32~D29)	2305.0	"			= 27660.0 "
D 2 5	—	"	×	本	= — "
D 2 2	—	"	×	"	= — "
D 1 9	722.0	"	×	12 "	= 8664.0 "
D 1 6	—	"	×	"	= — "
小 計 (D25~D16)	722.0	"			= 8664.0 "
D 1 3	14.0	"	×	12 本	= 168.0 "
合 計	3041.0	kg/本			= 36492.0 kg

9. 補強リング、固定金具

(杭1本当り)

	長さ	本数	単位質量	1本当り質量	質量
補強リング 形鋼 L6×50×50	2.510	6	4.43	11.12	<u>67</u> kg

Uボルト(主鉄筋と補強リングの固定) = 120 箇所

(杭1基当り)

補強リング 形鋼 L6×50×50 67 kg × 12 箇所 = 804 kg

Uボルト(主鉄筋と補強リングの固定) 120 箇所 × 12 箇所 = 1440 箇所

10. スペーサー固定金具

(杭1本当り)

	長さ	本数	単位質量	1本当り質量	質量
平鋼 30×4 (Uボルト固定用)	80	48	0.942	0.075	<u>4</u> kg

Uボルト(スペーサーと主鉄筋の固定) = 48 箇所

(杭1基当り)

平鋼 30×4 (Uボルト固定用) 4 kg × 12 箇所 = 48 kg

Uボルト(スペーサーと主鉄筋の固定) 48 箇所 × 12 箇所 = 576 箇所

右岸側条件護岸数量計算書

右岸側護岸数量総括表

項 目	種 別	規格寸法	単 位	数 量	摘 要
土工	床 掘		m3	105.0	
	埋戻し	小規模	m3	9.3	
	路体盛土	W<2.5m	m3	9.1	
	残土処理		m3	84.6	
	基面整正		m2	23.9	
法面工	法面整形	盛土部	m2	24.8	
		切土部	m2	158.2	
コンクリート ブロック工	平ブロック張	t=10cm	m2	193.8	
	均しコンクリート	t=5cm	m2	193.8	
	裏込材	t=15cm	m2	193.8	
	天端コンクリート	18KN/m2	m	41.1	
	基礎コンクリート	18KN/m2	m	41.7	
	小口止コンクリート	18KN/m2	m3	0.8	
	同上型枠		m2	8.3	
	張コンクリート	t=10cm	m2	29.9	
復旧工	間知ブロック張	t=35cm	m2	166.1	
	胴込コンクリート		m3	36.5	
	裏込材	t=20cm	m2	166.1	
	張コンクリート	t=10cm	m2	32.6	
	天端コンクリート	18KN/m2	m	52.2	
	基礎コンクリート	18KN/m2	m	52.2	
取り壊し工	間知ブロック張	t=35cm	m2	166.1	

種 別	算 定 式	数 量
土 工		
床掘	※土工計算書より	105.0 m3
埋戻し	※土工計算書より	9.3 m3
路体盛土	※土工計算書より	9.1 m3
残土処理	$105.0 - (9.3 + 9.1) / 0.9 =$	84.6 m3
基面整正	※土工計算書より	23.9 m2
法面工		
盛土法面整形	※土工計算書より	24.8 m2
切土法面整形	※土工計算書より	158.2 m2
コンクリートブロック工		
平ブロック張 t=10cm	① $1/2 \times (7.049 + 7.103) \times 9.7 =$ ② $1/2 \times (3.560 + 3.579) \times 21.70 =$ ③ $1/2 \times (3.616 + 3.512) \times 3.690 =$ ④ $1/2 \times (6.782 + 6.531) \times 3.610 + 1/2 \times (2.194 + 6.531) \times 2.400 =$	68.6 m2 77.5 m2 13.2 m2 34.5 m2
	計	193.8 m2
均しコンクリート t=5cm	A=193.8	193.8 m2
裏込材 t=15cm	A=193.8	193.8 m2
天端コンクリート	① $21.70 + 9.70 =$ ② 9.70	31.4 m 9.7 m
	計	41.1 m
基礎コンクリート	$10.00 + 21.70 + 10.00 =$	41.7 m
小口止コンクリート 18KN/m2	① $7.049 \times 0.300 \times 0.300 =$ ② $2.194 \times 0.30 \times 0.30 =$	0.6 m3 0.2 m3
	計	0.8 m3
同上型枠	① $7.049 \times 0.30 \times 3 =$ ② $2.194 \times 0.30 \times 3 =$	6.3 m2 2.0 m2
	計	8.3 m2
張コンクリート t=10cm	$1.00 \times 7.80 \times 2 + 0.547 \times 26.10 =$	29.9 m2

種 別	算 定 式	数 量
復旧工	(既設ブロック張使用)	
間知ブロック張 t=35cm	1 段目 $1/2 \times (3.224 + 3.253) \times 26.10$ 2 段目 $1/2 \times (3.190 + 3.062) \times 26.10$	84.5 m ² 81.6 m ² 計 166.1 m ²
胴込コンクリート	1 段目 $84.5\text{m}^2 \times 0.22\text{m}^3/\text{m}^2 =$ 2 段目 $81.6\text{m}^2 \times 0.22\text{m}^3/\text{m}^2 =$	18.6 m ³ 18.0 m ³ 計 36.5 m ³
裏込材 t=15cm	1 段目 A=84.5 2 段目 A=81.6	84.5 m ² 81.6 m ² 計 166.1 m ²
張コンクリート t=10cm	$1.25 \times 26.10 =$	32.6 m
天端コンクリート	1 段目 L=26.1 2 段目 L=26.1	26.1 m 26.1 m 計 52.2 m
基礎コンクリート	1 段目 L=26.1 2 段目 L=26.1	26.1 m 26.1 m 計 52.2 m
取り壊し工	(既設ブロック張使用)	
	1 段目 復旧工と同じ 2 段目 復旧工と同じ	84.5 m ² 81.6 m ² 計 166.1 m ²

土 工 計 算 書 (右岸側)

測点	距離	床 掘 (m3)			埋戻し (m3)						備 考
		断 面	平均断面	体 積	断 面	平均断面	体 積	断 面	平均断面	体 積	
-18.1		1.7			0.4						
-10.3	7.80	4.4	3.05	23.8	0.1	0.25	2.0				
NO 0+00	10.30	0.6	2.50	25.8	0.3	0.20	2.1				
+15.8	15.80	3.3	1.95	30.8	0.1	0.20	3.2				
1+3.6	7.80	3.0	3.15	24.6	0.4	0.25	2.0				
合 計	41.70			105.0			9.3				

土 工 計 算 書 (右岸側)

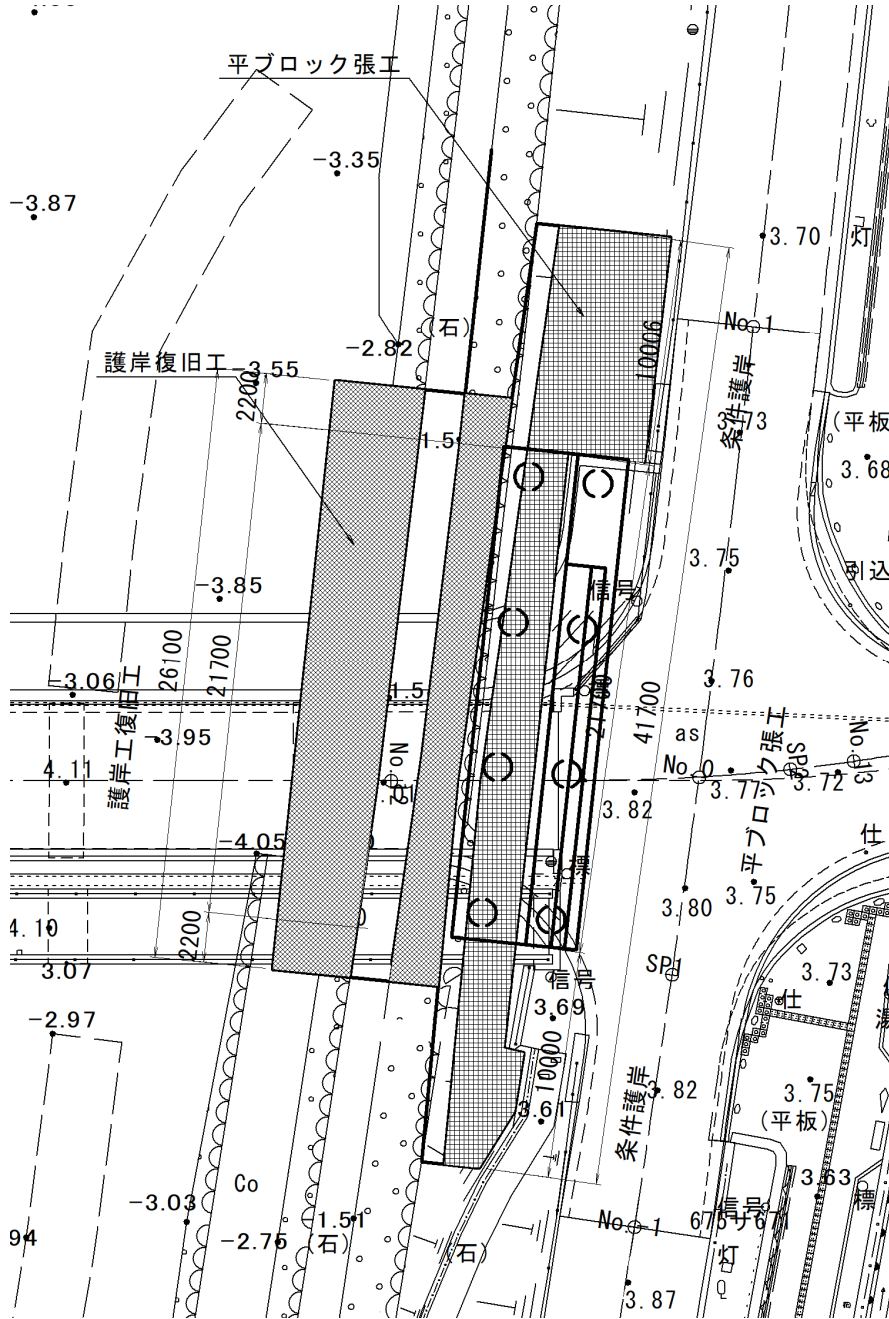
測点	距離	路体盛土 (m3)			基面整正 (m2)						備 考
		断 面	平均断面	体 積	長 さ	平均断面	面 積	断 面	平均断面	体 積	
-18.1		0.0			0.6						
-10.3	7.80	0.0	0.00	0.0	0.6	0.60	4.7				
NO 0+00	10.30	0.7	0.35	3.6	0.6	0.60	6.2				
+15.8	15.80	0.0	0.35	5.5	0.6	0.60	9.5				
1+3.6	7.80	0.0	0.00	0.0	0.3	0.45	3.5				
合 計	41.70			9.1			23.9				

土 工 計 算 書 (右岸側)

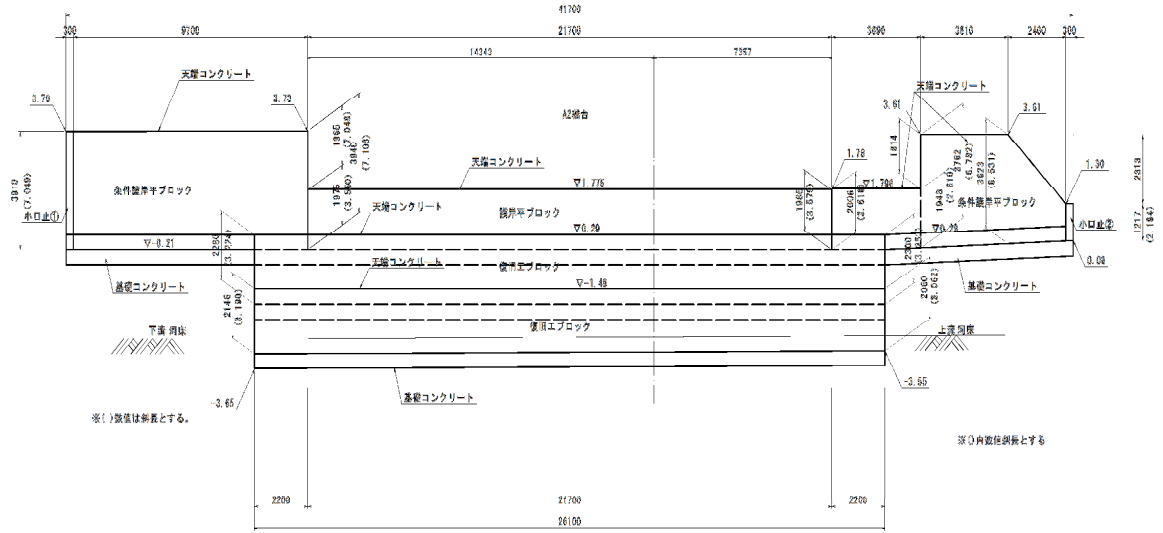
測点	距離	盛土法面整形 (m2)			切土法面整形 (m2)						備 考
		長 さ	平均長さ	面 積	長 さ	平均長さ	面 積	長 さ	平均長さ	面 積	
-18.1		0.0			2.1						
-10.3	7.80	0.0	0.00	0.0	3.1	2.60	20.3				
NO 0+00	10.30	1.9	0.95	9.8	1.4	2.25	23.2				
+15.8	15.80	0.0	0.95	15.0	6.6	4.00	63.2				
1+3.6	7.80	0.0	0.00	0.0	6.6	6.60	51.5				
合 計	41.70			24.8			158.2				

数量根拠図

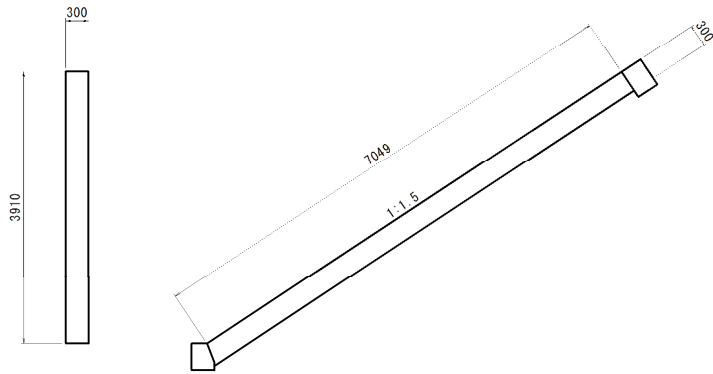
平面図



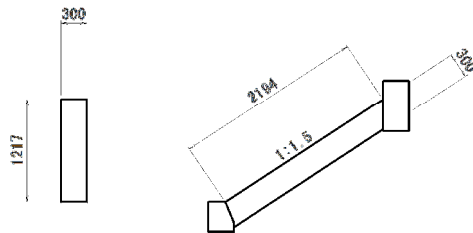
護岸工展開図



小口止工①



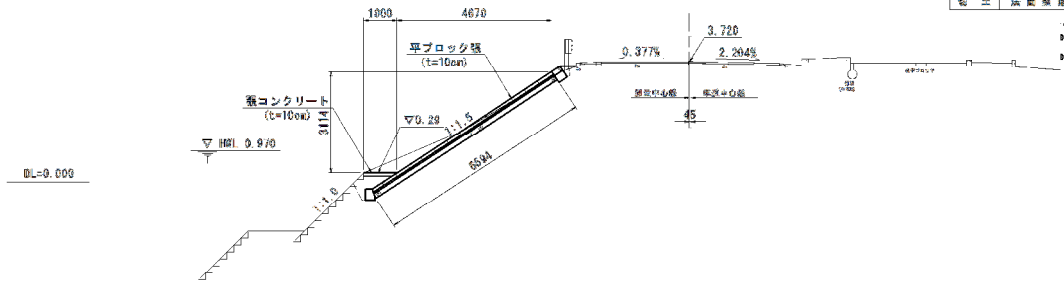
小口止工②



条件護岸下流側

NO. 1+3.6
 橋=0.72
 FH=0.720

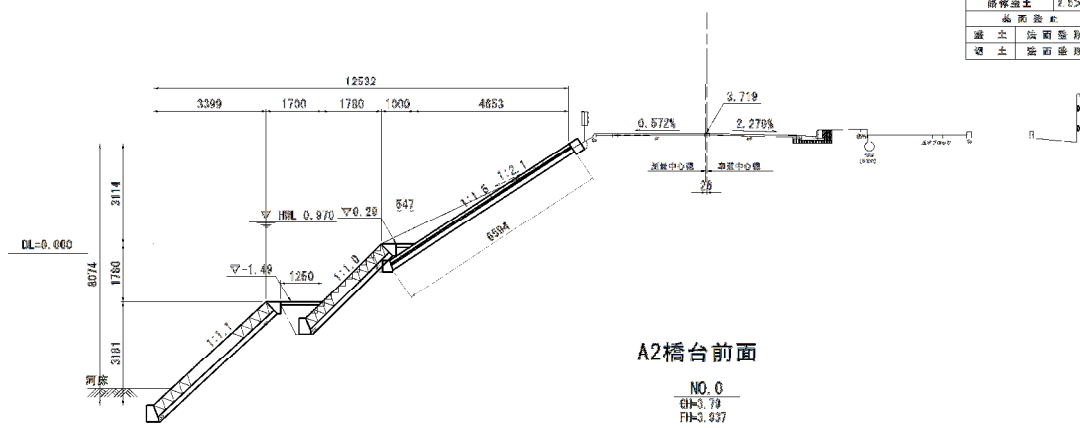
k=1+0.6		
箇 別	単位	数値
床 厚	m	3.0
埋 戻し 小礫	m	0.4
埋 戻し 砂石	m	—
層状盛土	m	2.5
盛土 盛土	m	0.3
盛土 盛土	m	0.3
盛土 盛土	m	0.3



No. 0+15.8

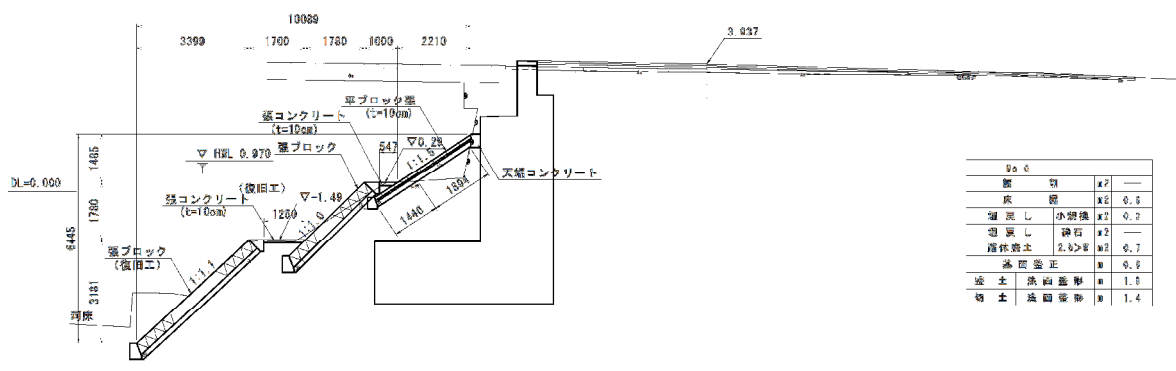
橋=0.72
 FH=0.710

k=15.0		
箇 別	単位	数値
床 厚	m	3.3
埋 戻し 小礫	m	0.1
埋 戻し 砂石	m	—
層状盛土	m	2.0
盛土 盛土	m	0.4
盛土 盛土	m	0.4
盛土 盛土	m	0.4



A2橋台前面

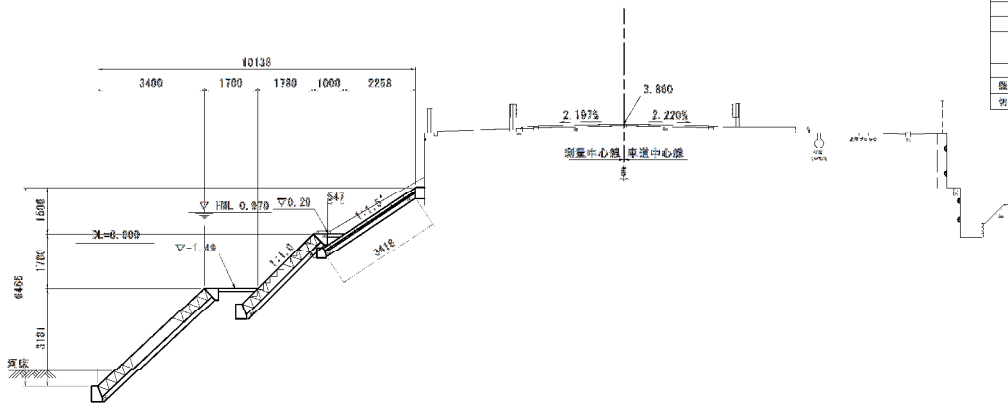
NO. 0
 橋=0.79
 FH=0.937



k=0		
箇 別	単位	数値
床 厚	m	0.5
埋 戻し 小礫	m	0.2
埋 戻し 砂石	m	—
層状盛土	m	0.7
盛土 盛土	m	0.8
盛土 盛土	m	1.5
盛土 盛土	m	1.4

※既設護岸部は、瀧石ブロックを使用する。

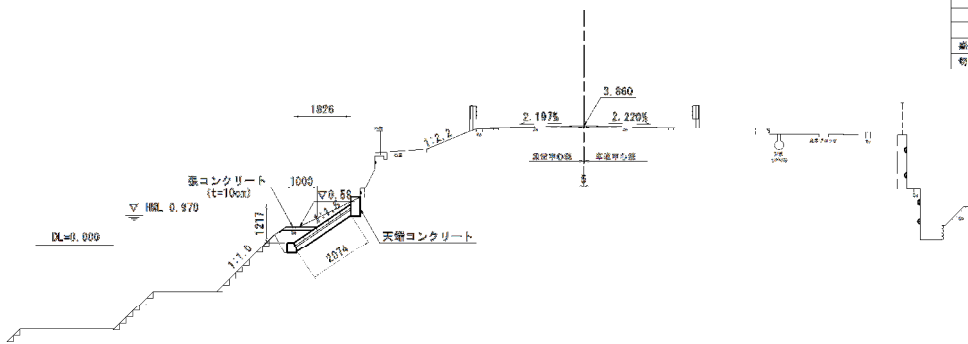
NO. 0-10.3
 掛-3.86
 掛-3.860



No 0-10.3	
幅	102
深	19
延長	4.4
延長	0.1
延長	0.1
延長	2.5
延長	0.6
延長	0.1
延長	3.1

条件護岸上流側

NO. 0-18.1
 掛-3.86
 掛-3.860



No 0-18.1	
幅	102
深	17
延長	1.7
延長	0.4
延長	0.1
延長	2.5
延長	0.6
延長	0.1
延長	2.1

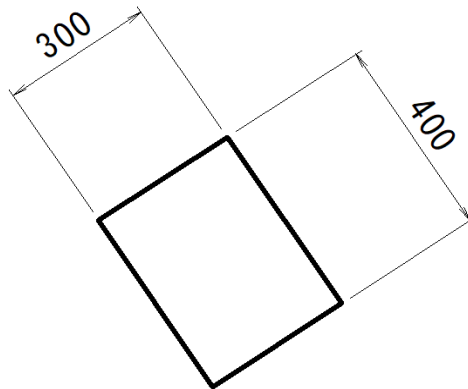
平ブロック張 天端コンクリート 材料計算書

10.0m当り

名 称	種 目	算 式	数 量
天端コンクリート	18KN/m ²		
		$0.40 \times 0.30 \times 10.00 =$	1.20 m ³
同上型枠			
		$0.40 \times 10.00 =$	4.00 m ²

略 図

タイプ3



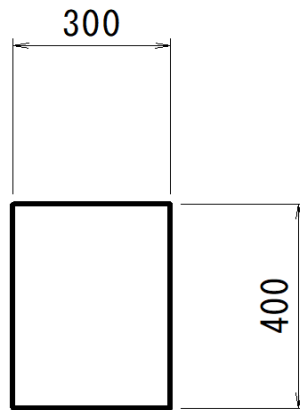
平ブロック張 天端コンクリート 材料計算書

10.0m当り

名 称	種 目	算 式	数 量
天端コンクリート	18KN/m ²		
		$0.40 \times 0.30 \times 10.00 =$	1.20 m ³
同上型枠			
		$0.40 \times 10.00 =$	4.00 m ²

略 図

タイプ2



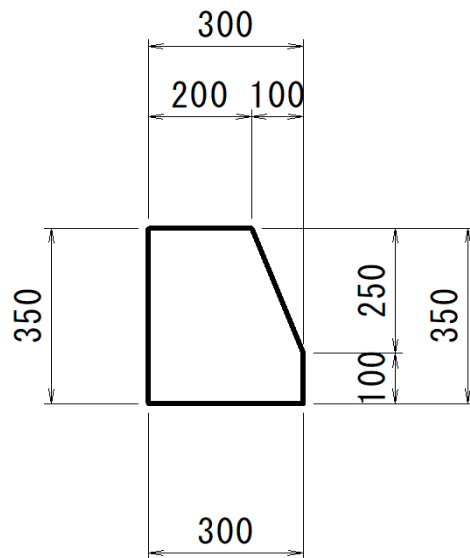
平ノック張 基礎コンクリート 材料計算書

10.0m当り

名 称	種 目	算 式	数 量
基礎コンクリート	18KN/m2	(0.35 × 0.30 - 1/2 × 0.10 × 0.25)	0.93 m3
		× 10.00 =	
同上型枠		(0.35 + 0.10) × 10.00	4.50 m2
		=	

略 図

タイプ1



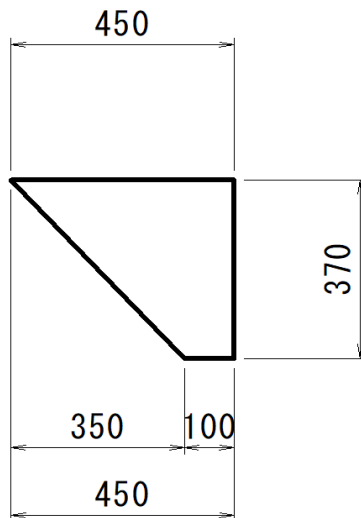
ブロック張 天端コンクリート 材料計算書

10.0m当り

名 称	種 目	算 式	数 量
天端コンクリート	18KN/m2		
		$1/2 \times (0.10 + 0.45) \times 0.37 \times 10.00 =$	1.02 m3
同上型枠			
		$0.37 \times 10.00 =$	3.70 m2

略 図

タイプ1



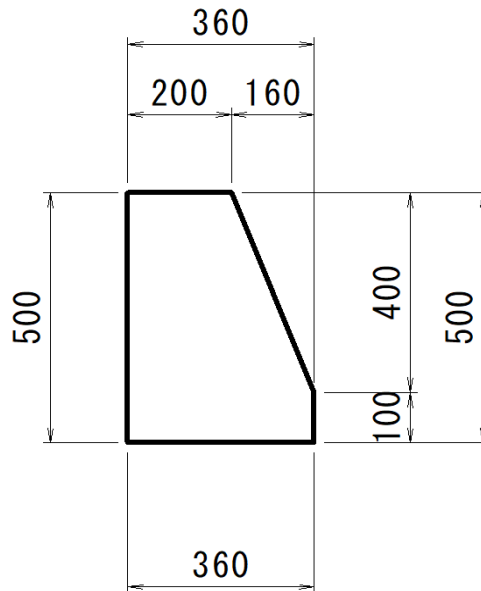
ブロック張 基礎コンクリート 材料計算書

10.0m当り

名 称	種 目	算 式	数 量
基礎コンクリート	18KN/m2	(0.50 × 0.36 - 1/2 × 0.16 × 0.40)	1.48 m3
		× 10.00 =	
同上型枠		(0.50 + 0.10) × 10.00	6.00 m2
		=	

略 図

タイプ2



上部工歩道部撤去工数量計算書(2期施工)

歩道橋上部工撤去数量表(2期施工)

種別	規格・寸法	単位	数量	合計
鉄筋コンクリート	主桁(t=160mm)	m ³	17.9	17.9
	間詰部	〃	2.6	2.6
	横桁部	〃	1.1	1.1
	地覆	〃	4.3	4.3
	計	〃	25.9	25.9
無筋コンクリート	橋台	〃	45.3	45.3
転落防止柵	H=1100	m	41.9	41.9
		kg	398.1	398.1
アスファルト	舗装	m ³	2.1	2.1
殻運搬処理	鉄筋コンクリート	m ³	25.9	25.9
	無筋コンクリート	〃	45.3	45.3
	スクラップ	t	0.4	0.4

1. 歩道橋上部工撤去工（2期施工）

1) 鉄筋コンクリート撤去工

・主桁 (t=160mm)

$$0.285 \text{ m}^2 \times 20.950 \times 3 \text{ 本} \times 1 \text{ 径間} = 17.912 \text{ m}^3$$

・間詰部

$$0.063 \text{ m}^2 \times 20.950 \times 2 \text{ 箇所} \times 1 \text{ 径間} = 2.640 \text{ "}$$

・横桁部

$$0.534 \text{ m}^2 \times 0.350 \times 6 \text{ 箇所} \times 1 \text{ 径間} = 1.121 \text{ "}$$

・地覆

$$0.102 \text{ m}^2 \times 20.950 \times 2 \text{ 箇所} \times 1 \text{ 径間} = 4.274 \text{ "}$$

$$25.947 \text{ m}^3$$

2) 転落防止柵撤去工

$$20.950 \times 2 = 41.900 \text{ m}$$

$$41.900 \times 9.5 \text{ kg/m} = 398.050 \text{ kg}$$

3) アスファルト舗装撤去工

・舗装

$$0.098 \text{ m}^2 \times 20.950 \times 1 \text{ 径間} = 2.053 \text{ m}^3$$

4) 殻運搬処理

・鉄筋コンクリート

主桁	間詰部	横桁	地覆						
17.912	+	2.640	+	1.121	+	4.274	=	25.947	m ³

・無筋コンクリート 45.295 = 45.295 m³

・スクラップ 398.050 / 1000 = 0.398 t

5) 既設橋台撤去 ※土中形状が不明な箇所は、推定値とする。

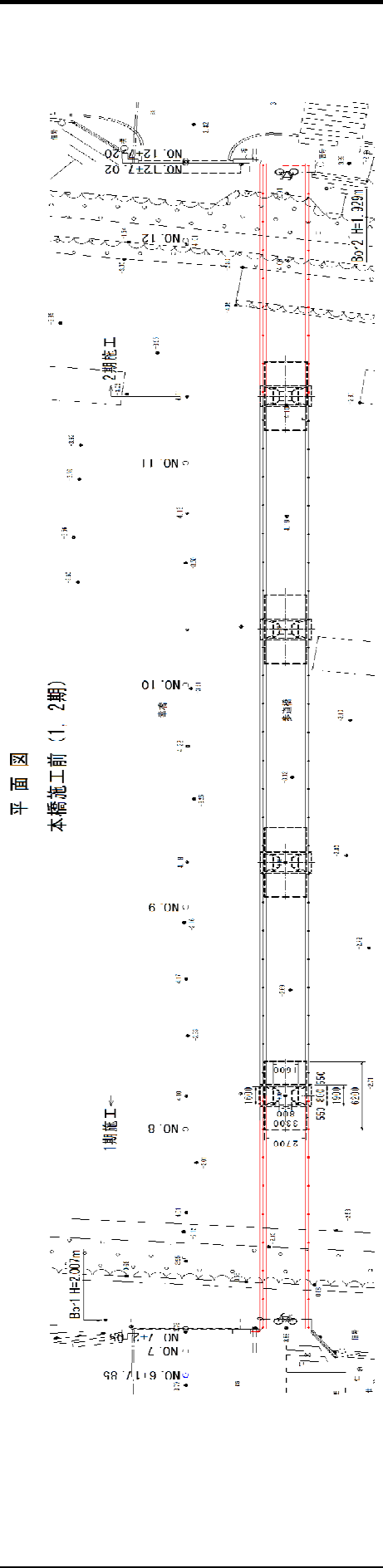
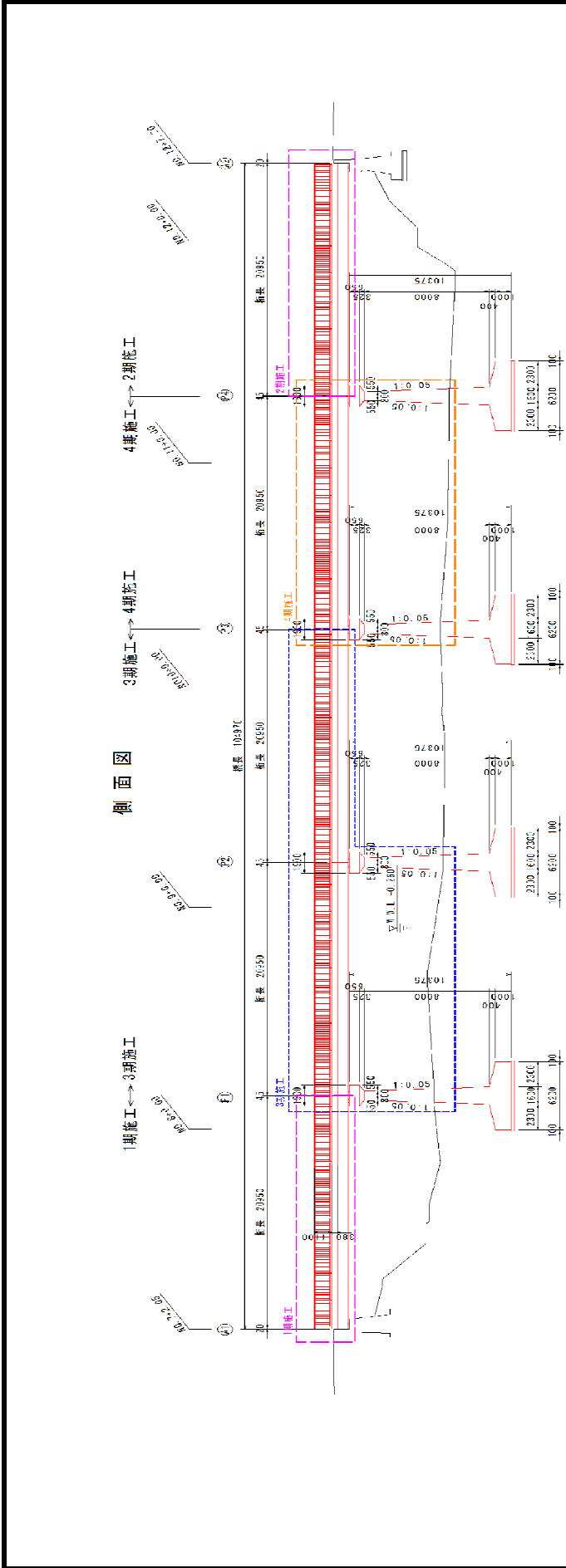
車道側

$$V = 4.724 \text{ m}^2 \times 7.700 \text{ m} = 36.375 \text{ m}^3$$

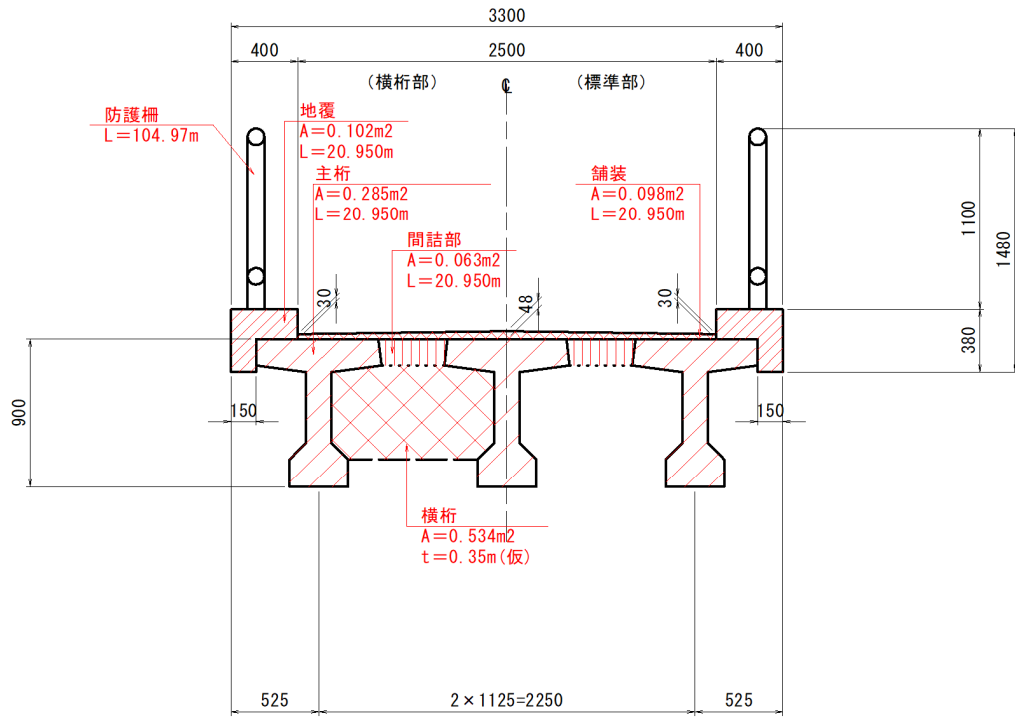
歩道側

$$V = 2.230 \text{ m}^2 \times 4.000 \text{ m} = 8.920 \text{ m}^3$$

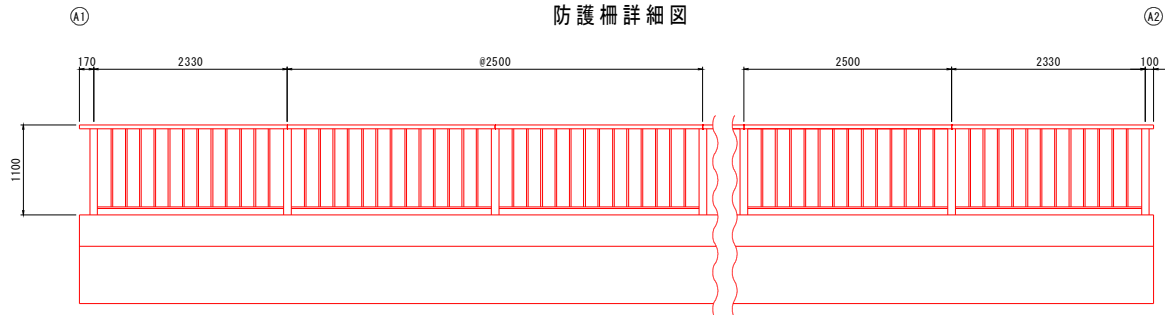
$$\Sigma V = 45.295 \text{ m}^3$$



標準断面図



防護柵詳細図



工事用道路数量計算書（2期施工）

工 事 用 道 路 数 量 総 括 表 (2期施工)

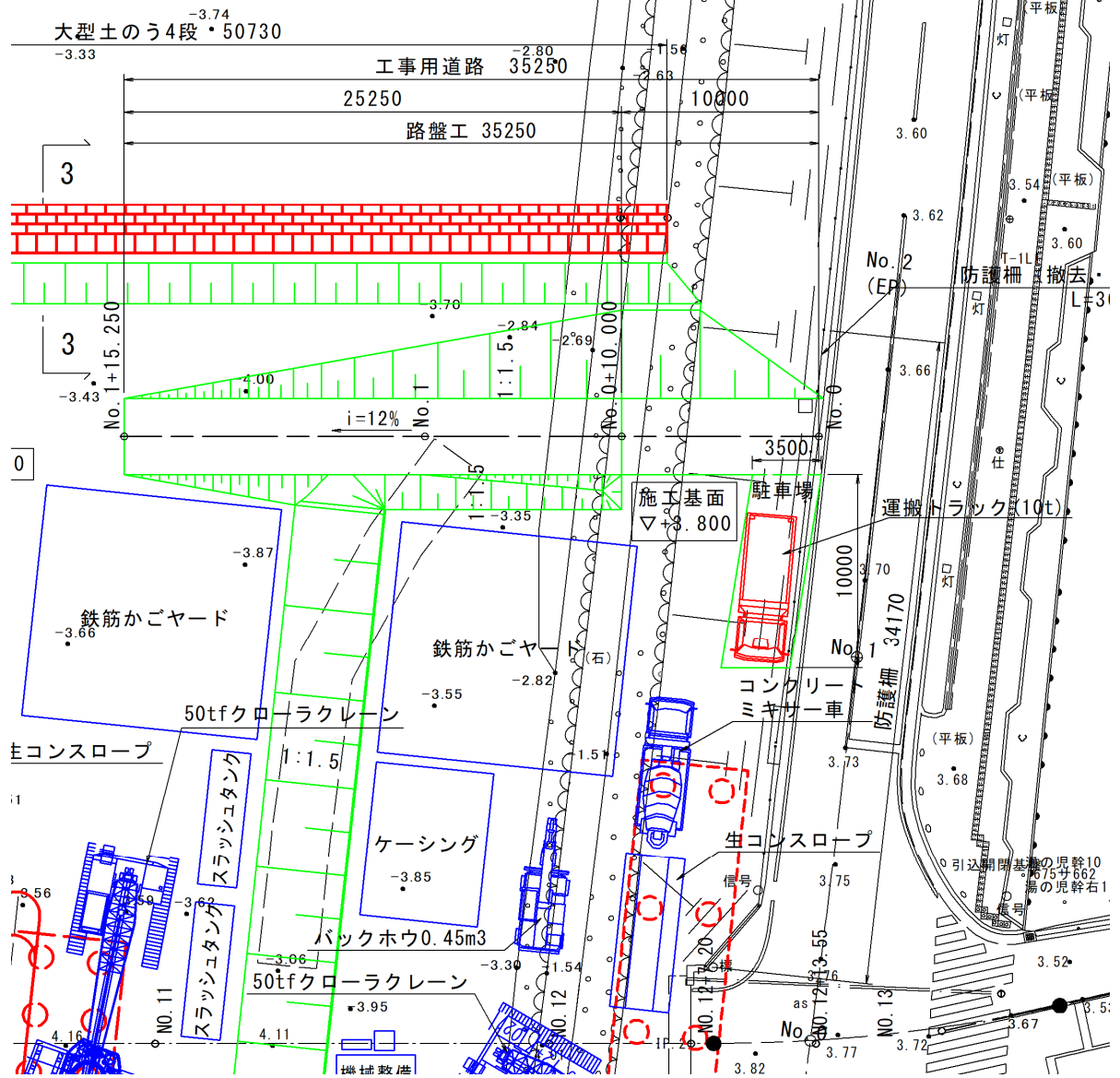
項 目	規 格 寸 法	単 位	数 量	合 計	摘 要
盛土(路体)	4.0m以上	m ³	407.5	407.5	
防護柵		m	34.2	34.2	撤去・復旧

2. 盛土 (路体)

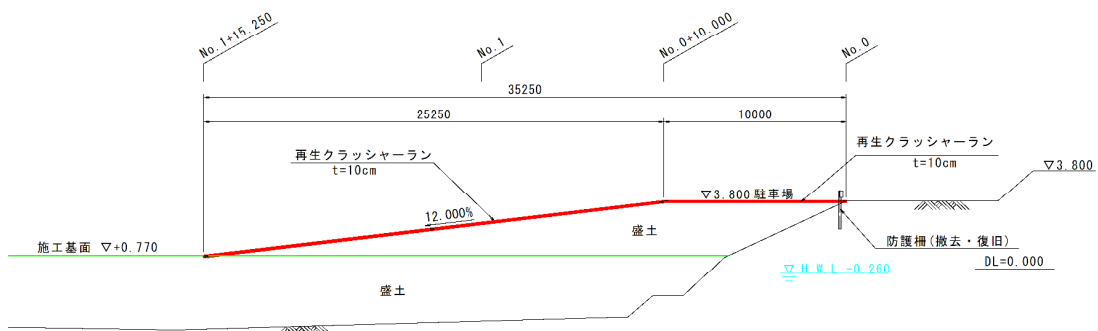
【盛土工図】

工事用道路平面図 (2期施工)

平面図



縦断図

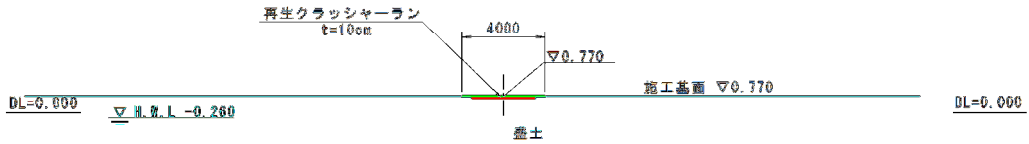


工事用道路横断図 (2期施工)

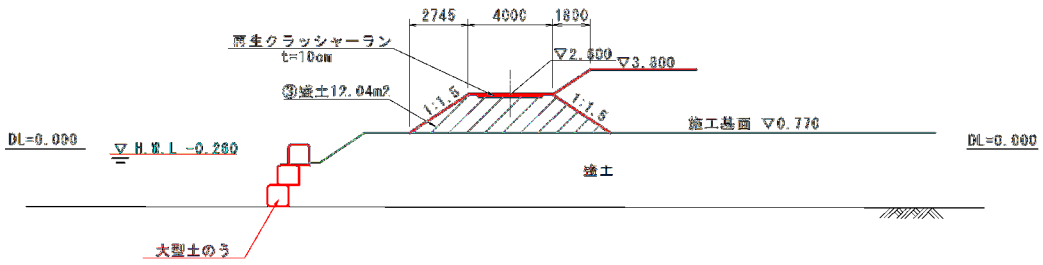
- ① 2.5m未満
- ② 2.5m以上4.0m未満
- ③ 4.0m以上

※ H.W.L以下歩増率30%とする。

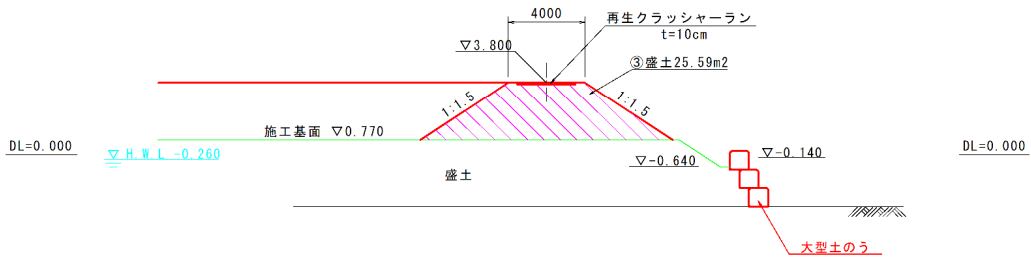
No. 1+15.250



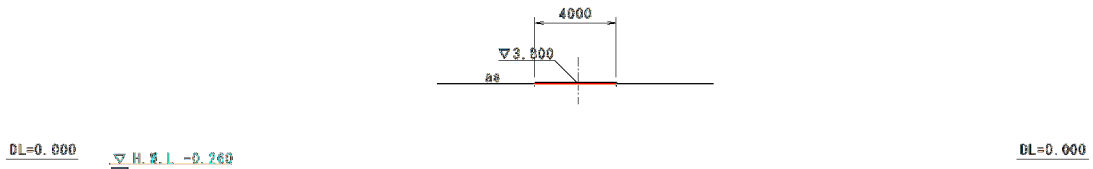
No. 1



No. 0+10.000



No. 0



3. 防護柵

防護柵 (撤去・復旧)

= 34.17 m

2. 盛土 (路体)

土工数量計算書

測 点	距 離 (m)	4.0m以上			断 面 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	備 考
		断 面 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)				
No 0		0.0	—	—				
No 0 + 10.000	10.000	25.6	12.80	128.0				
No 1	10.000	12.0	18.80	188.0				
No 1 + 15.250	15.250	0.0	6.00	91.5				
合 計	35.250			407.5				

土工（瀨替盛土）数量計算書(2期施工)

土 工（瀬替盛土）集 計 表（2期施工）

項 目	規格寸法	単 位	数 量	合 計
盛 土	2.5m未満(H.W.L以下)	m3	231.9	231.9
	4m以上	m3	4357.7	4357.7
	4m以上(H.W.L以下)	m3	8077.5	8077.5
	計	m3	12667.1	12667.1
大型土のう	H=1.10m	袋	316	316

1. 土工（瀬替盛土）（2期施工）

1) 大型土のう（H=1.10m）

$$A = 48.070 \times 3 \times 1.10 = 158.63 \text{ m}^2$$

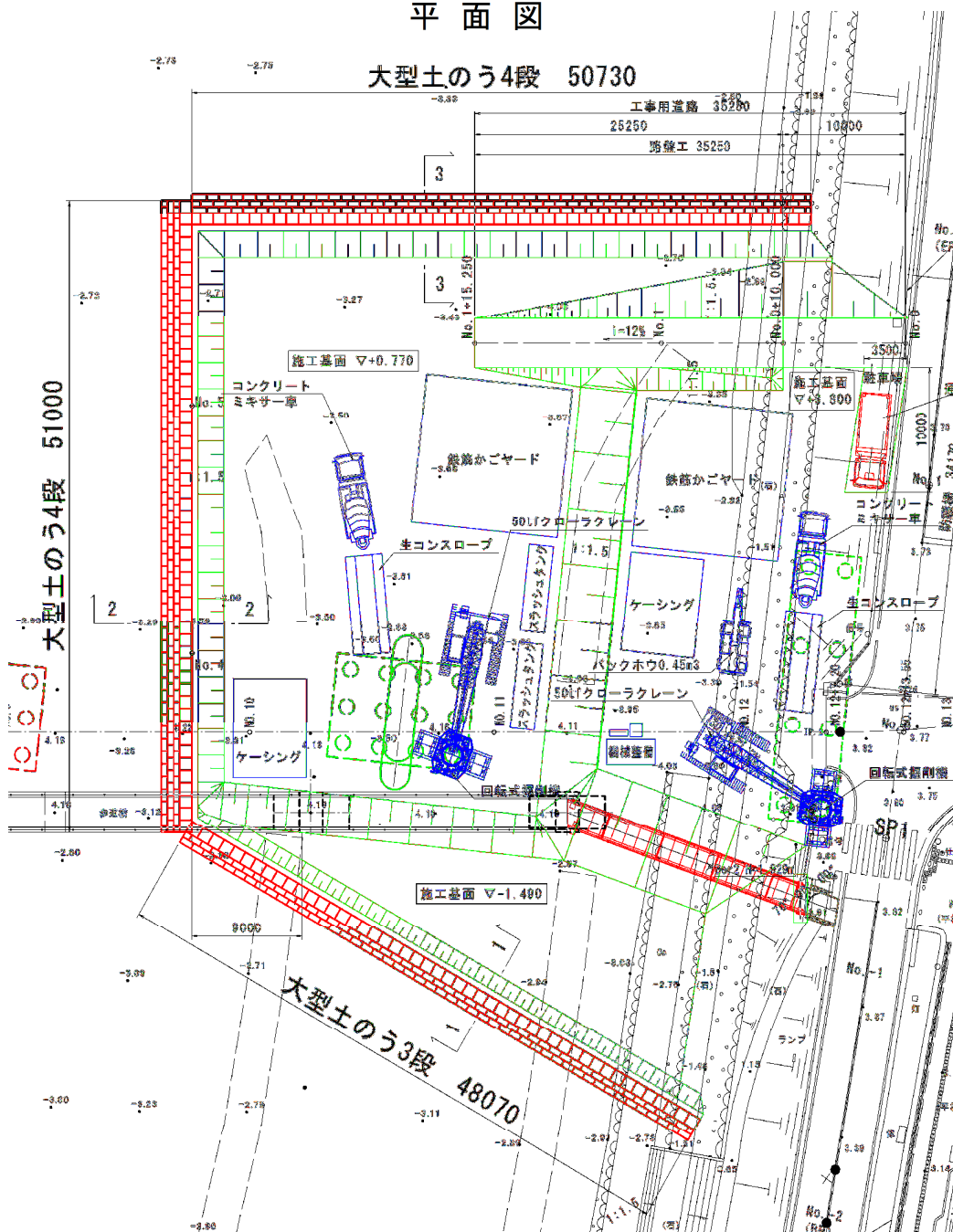
$$A = \quad \times \quad \times = 0.00 \text{ m}^2$$

$$A = 50.730 \times 4 \times 1.10 = 223.21 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 381.84 \text{ m}^2$$

$$381.84 / (1.10 \times 1.10) = 316 \text{ 袋}$$

平面図



2) 盛土

盛土 ①2.5m未満 (H. W. L以下)

$$V = 48.070 \times 2.470 = 118.73 \text{ m}^3$$

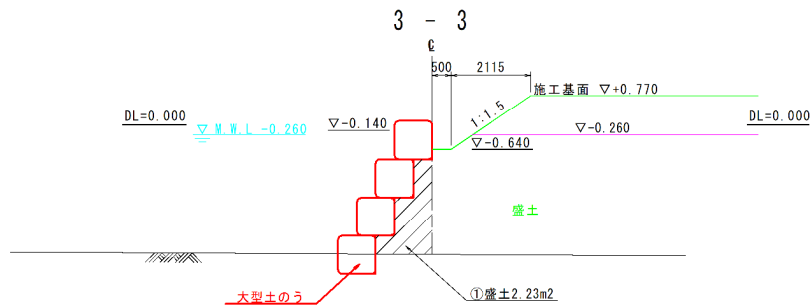
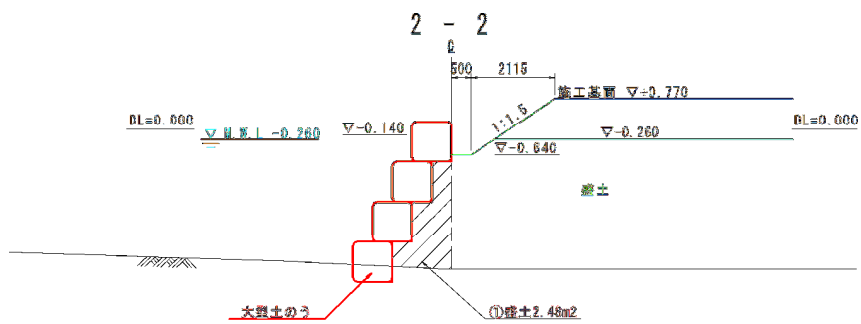
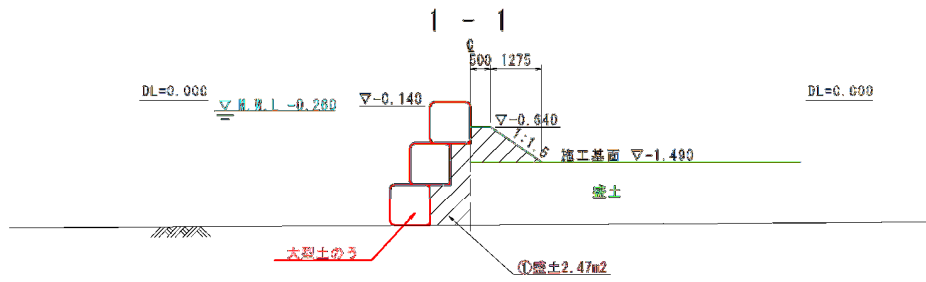
$$V = \quad \times \quad = 0.00 \text{ m}^3$$

$$V = 50.730 \times 2.230 = 113.13 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 231.86 \text{ m}^3$$

平面図





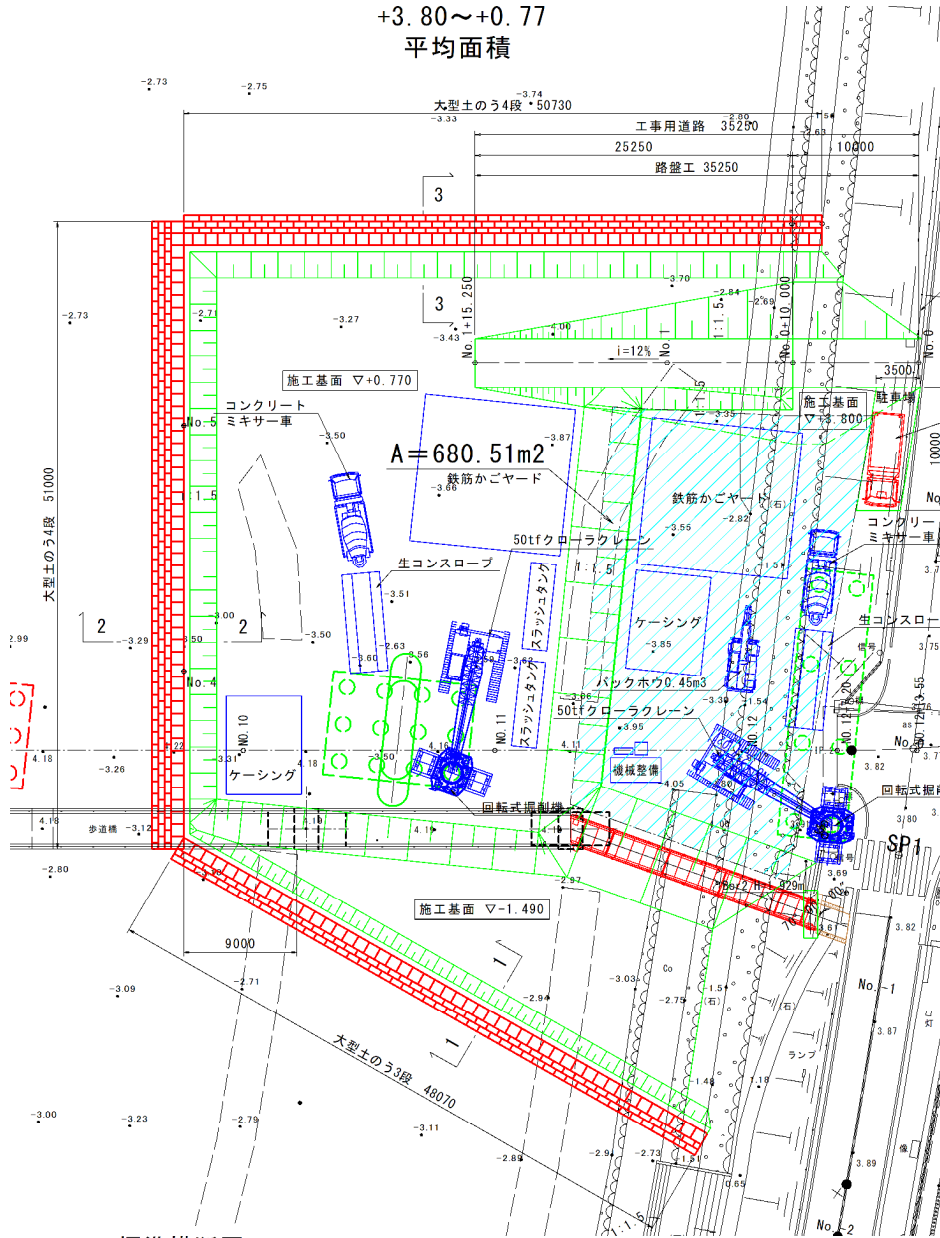
盛土③4.0m以上

$$V = 680.51 \times 3.030$$

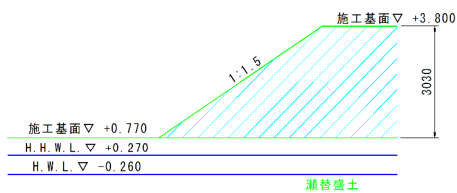
$$= 2061.95 \text{ m}^3$$

平面図

+3.80~+0.77
平均面積



標準横断面図



$$V = 2228.91 \times 1.030$$

$$= 2295.78 \text{ m}^3$$

$$V = 2061.95 + 2295.78$$

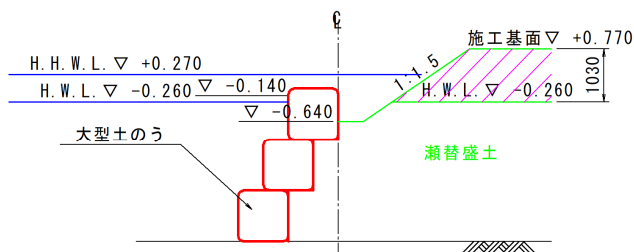
$$\Sigma V = 4357.73 \text{ m}^3$$

平面図

+0.77~-0.26
平均面積



標準横断面図



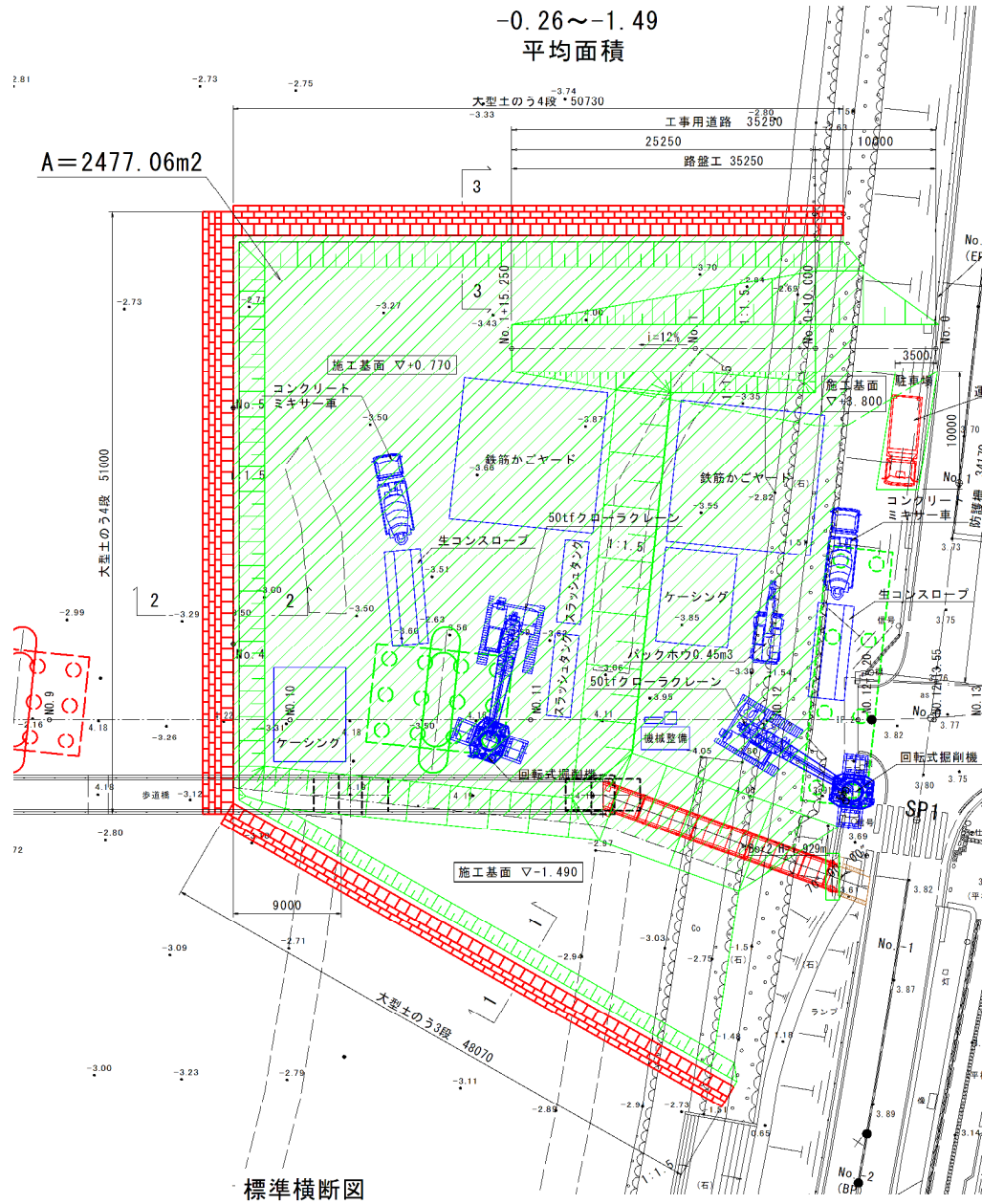
盛土③4.0m以上 (H. W. L以下)

$$V = 2477.06 \times 1.230$$

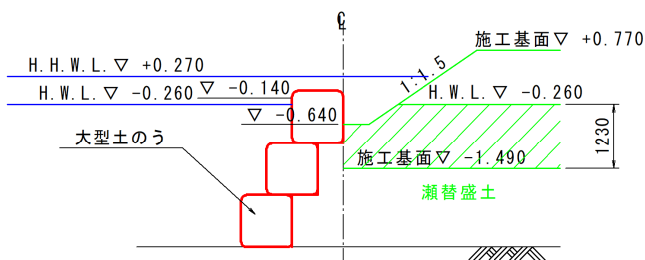
$$= 3046.78 \text{ m}^3$$

平面図

-0.26 ~ -1.49
平均面積



標準横断面図



右岸側仮設矢板数量計算書

右岸側仮設矢板数量表

部 材 名	規 格 寸 法	単 位	A2橋台	P2橋脚	合 計	摘 要
土留め壁 (鋼矢板)	Ⅲ型	t	120.1	—	120.1	加工材
	Ⅳ型	t	—	173.5	173.5	〃
計		t	120.1	173.5	293.6	
切ばり支保工 (腹起し)	H-400×400×13×21	t	32.6	15.4	48.0	加工材
切ばり支保工 (切ばり)	H-400×400×13×21	t	—	6.4	6.4	〃
	H-300×300×10×15	t	4.4	—	4.4	〃
切ばり支保工 (隔火打ち)	H-300×300×10×15	t	0.9	4.4	5.3	〃
切ばり支保工 (切ばり火打ち)	H-300×300×10×15	t	—	0.8	0.8	〃
計		t	37.9	27.0	64.8	
副部材 (A)		t	5.6	5.9	11.5	
副部材 (B)		t	1.0	1.1	2.1	
計		t	6.5	7.0	13.5	

A 2 橋台 仮設矢板材料表

(1基当り)

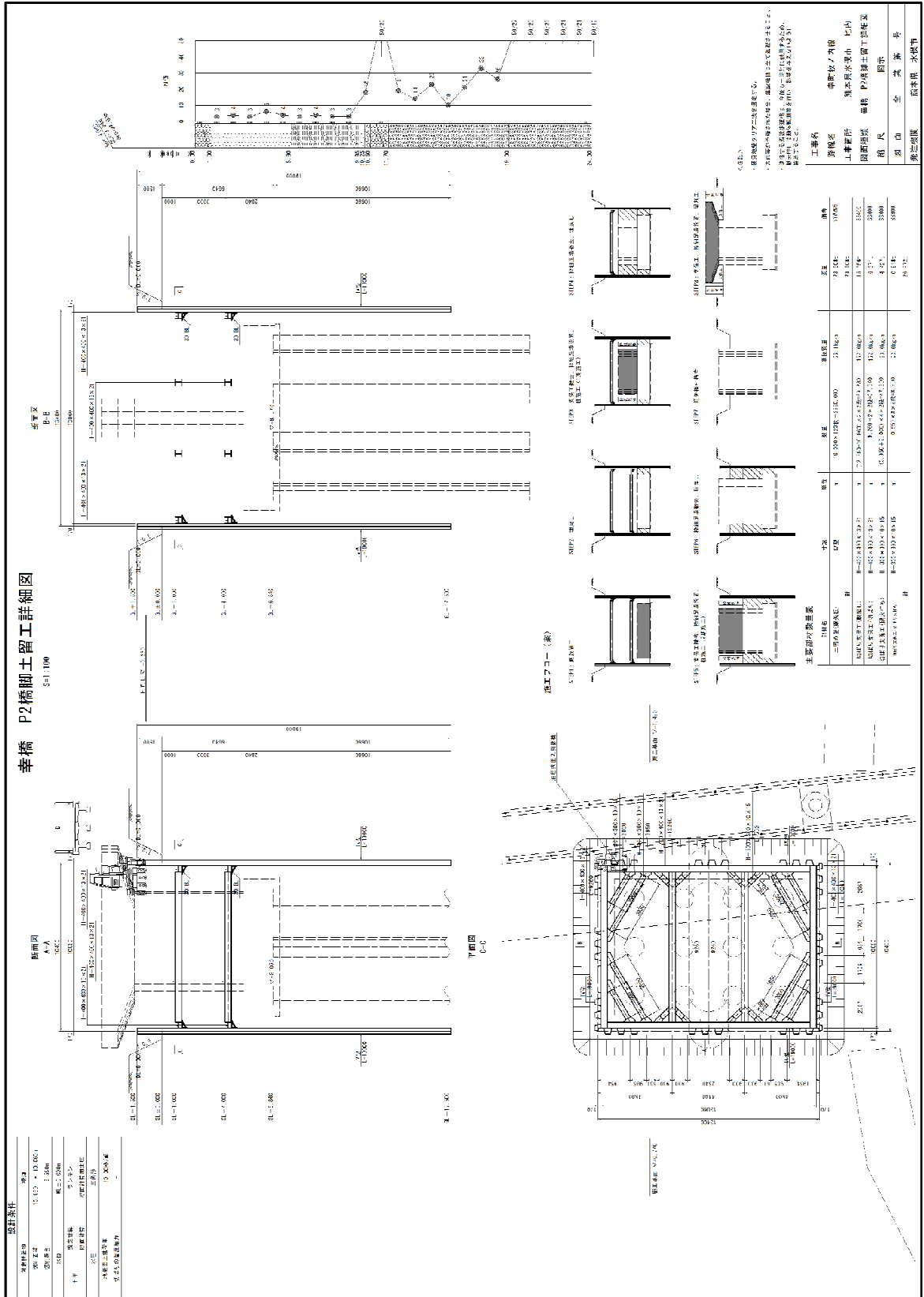
名 称	規格・寸法	材 質	長 さ (m)	単 位 重 量 (kg) / (m)	質 量 (t)	摘 要
土留め壁 (鋼矢板)	Ⅲ型	SYW295	2,002.000	60.0	120.120	加工材
154枚 計					120.120	
切ばり支保工 (腹起し)	H-400×400×13×21	SS400	116.260	172.0	19.997	加工材
切ばり支保工 (切ばり)	H-300×300×10×15	SS400	47.000	93.0	4.371	加工材
切ばり支保工 (隅火打ち)	H-300×300×10×15	SS400	9.600	93.0	0.893	加工材
計					25.261	
鋼矢板 Ⅲ型					120.120 t	
腹起し H-400×400×13×21					19.997 t	
切ばり H-300×300×10×15					4.371 t	
隅火打ち H-300×300×10×15					0.893 t	
主部材		H型鋼			計 25.261 t	
副部材 (A)			25.261	× 0.22	= 5.557 t	
副部材 (B)			25.261	× 0.04	= 1.010 t	

P 2 橋脚 仮設矢板材料表

(1基当り)

名 称	規格・寸法	材 質	長 さ (m)	単 位 重 量 (kg) / (m)	質 量 (t)	摘 要
土留め壁 (鋼矢板)	IV型	SYW295	2,280.000	76.1	173.508	加工材
120枚 計					173.508	
切ばり支保工 (腹起し)	H-400×400×13×21	SS400	89.280	172.0	15.356	加工材
切ばり支保工 (切ばり)	H-400×400×13×21	SS400	37.040	172.0	6.371	加工材
切ばり支保工 (隅火打ち)	H-300×300×10×15	SS400	47.600	93.0	4.427	加工材
切ばり支保工 (切ばり火打ち)	H-300×300×10×15	SS400	8.800	93.0	0.818	加工材
計					26.972	
鋼矢板 IV型					173.508 t	
腹起し H-400×400×13×21					15.356 t	
切ばり H-400×400×13×21					6.371 t	
隅火打ち H-300×300×10×15					4.427 t	
切ばり火打ち H-300×300×10×15					0.818 t	
主部材		H型鋼		計		26.972 t
副部材 (A)			26.972	×	0.22	= 5.934 t
副部材 (B)			26.972	×	0.04	= 1.079 t

仮設矢板工



右岸側仮歩道橋数量計算書

品名	サイズ	長さ(m)	単位質量(kg/m)	単位質量(kg/本)	数量	質量(kg)	備考
主桁	H594×302×14×23	10.984	170.00	1867.28	2	3,735	φ24.5:32個/本 PL取付:6枚/本
主桁	H594×302×14×23	9.484	170.00	1612.28	2	3,225	φ24.5:32個/本 PL取付:5枚/本
スチフナー	PL-144×12×546(594S12)			7.41	10	74	対傾構取付用 φ24.5:3個/本
対傾構	[-300×90×9×13	1.900	38.10	72.39	5	362	φ24.5:3個/枚
エンドプレート	PL-150×16×300			5.65	4	23	主桁添接用
リブプレート	PL-140×16×200			3.52	8	28	主桁添接用
添接板	PL-350×12×380			12.53	4	50	主桁添接用 φ24.5:20個/枚
添接板	PL-115×16×720			10.40	4	42	主桁添接用 φ24.5:10個/枚
添接板	PL-300×16×720			27.13	2	54	主桁添接用 φ24.5:20個/枚
H型鋼	H300×300×10×15	0.167	93.00	15.53	1	16	台形ピース① PL取付:2枚/本
トッププレート	PL-300×16×300			11.30	1	11	台形ピース① φ24.5:4個/本
ベースプレート	PL-300×16×1100			41.45	1	41	台形ピース① φ18:2個/枚
H型鋼	H300×300×10×15	0.158	93.00	14.69	1	15	台形ピース② PL取付:2枚/本
トッププレート	PL-300×16×300			11.30	1	11	台形ピース② φ24.5:4個/本
ベースプレート	PL-300×16×1100			41.45	1	41	台形ピース② φ18:2個/枚
H型鋼	H300×300×10×15	0.167	93.00	15.53	1	16	台形ピース③ PL取付:2枚/本
トッププレート	PL-300×16×300			11.30	1	11	台形ピース③ φ24.5:4個/本
ベースプレート	PL-300×16×300			11.30	1	11	台形ピース③ φ24.5:4個/本
H型鋼	H300×300×10×15	0.158	93.00	14.69	1	15	台形ピース④ PL取付:2枚/本
トッププレート	PL-300×16×300			11.30	1	11	台形ピース④ φ24.5:4個/本
ベースプレート	PL-300×16×300			11.30	1	11	台形ピース④ φ24.5:4個/本
敷桁	H300×300×10×15	3.300	93.00	306.90	1	307	φ18:6個/本 φ24.5:8個/本 PL取付:4枚/本
スチフナー	PL-145×9×268(300S9)			2.75	4	11	敷桁用
チェッカープレート	PL-2100×3.2×150			7.91	1	8	隙間調整材用
チェッカープレート	PL-100×6×60			0.28	2	1	隙間調整材用
倒れ防止材	L-100×100×10	0.300	14.90	4.47	2	9	
倒れ防止材	L-100×100×10	0.300	14.90	4.47	2	9	斜め切断あり
敷鉄板	PL-1524×22×3048			802.00	1	802	5×10'
小計						8,950	
特殊覆工板	9MD-(941~1669)×208×2000			553.32	2	1,107	ナンスライド加工
覆工板	MD(M)-1.0×2.0			424.00	18	7,632	H300用 落とし込み式:補強型 ナンスライド加工
小計						8,739	
セーフティーキャップ	セーフティーキャップ			0.10	80	8	
小計						8	
地覆	[-380×100×10.5×16	11.055	54.50	602.50	2	1,205	φ14:8個/本 φ24.5:8個/本 PL取付:8枚/本
地覆	[-380×100×10.5×16	9.555	54.50	520.75	2	1,042	φ14:8個/本 φ24.5:8個/本 PL取付:8枚/本
リブプレート	PL-164×9×366			4.24	16	68	
転落防止柵	FXTC-211PL	20.500	11.20	229.60	2	459	
支柱ベースプレート	PL-150×9×150			1.59	16	25	φ14:4個/枚
取付プレート	PL-150×9×150			1.59	16	25	φ14:4個/枚
小計						2,824	
合計						20,521	

品名	サイズ	単位質量 (kg/本)	箱数	数量	質量(kg)	備考
ハイテンションボルト	F10T-M22×65	0.54	1	55	30	
ハイテンションボルト	F10T-M22×75	0.57	1	50	29	
ハイテンションボルト	F10T-M22×80	0.59	1	50	30	
ハイテンションボルト	F10T-M22×85	0.60	1	45	27	
トルシアボルト	S10T-M22×75	0.54	1	50	27	
トルシアボルト	S10T-M22×90	0.58	1	45	26	
ドリフトピン	PPN	1.00	9	9	9	
ハイテンションボルト	F10T-M12×45	0.12	1	220	26	溶融亜鉛メッキ
ハイテンションボルト	F10T-M12×60	0.13	1	190	25	溶融亜鉛メッキ
ケミカルアンカー	M16			11		
合計					229	
総合計					20,750	

内訳書

接合箇所名	サイズ	接合箇所数	使用本数	数量	備考
敷桁・基礎コンクリート	M16	1	6	6	
台形ベース①・既設橋脚	M16	1	2	2	
台形ベース②・既設橋脚	M16	1	2	2	
主桁・台形ベース①	F10T-M22×80	1	4	4	
主桁・台形ベース②	F10T-M22×80	1	4	4	
主桁・台形ベース③	F10T-M22×80	1	4	4	
主桁・台形ベース④	F10T-M22×80	1	4	4	
敷桁・台形ベース③	F10T-M22×75	1	4	4	
敷桁・台形ベース④	F10T-M22×75	1	4	4	
主桁・添接板	PPN	1	8	8	
主桁・添接板	F10T-M22×75	2	2	4	
主桁・添接板	S10T-M22×75	2	20	40	
主桁・添接板	S10T-M22×90	2	20	40	
対傾構・スチフナー	F10T-M22×65	5	6	30	
主桁・地覆	F10T-M22×85	16	2	32	
地覆・取付プレート・支柱ベースプレート	F10T-M12×60	16	2	32	
取付プレート・支柱ベースプレート	F10T-M12×45	16	2	32	
各ボルト合計					
			実数	本数	
	F10T-M22×65		30	55	
	F10T-M22×75		12	50	
	F10T-M22×80		16	50	
	F10T-M22×85		32	45	
	S10T-M22×75		40	50	
	S10T-M22×90		40	45	
	PPN		8	9	
	F10T-M12×45		32	220	
	F10T-M12×60		32	190	
	M16		10	11	

右岸側土台コンクリート数量総括表

項目	規格寸法	単位	数量	合計	摘要
コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m ³	1.3	1.3	
型枠		m ²	2.9	2.9	
鉄筋 (SD345)	D13	kg	25	25	
床掘	平均施工幅 1m以上2m未満	m ³	2.0	2.0	砂質土
埋戻し	最大埋戻幅 1m以上4m未満	m ³	0.3	0.3	
盛土	2.5m未満	m ³	2.0	2.0	
コンクリート破碎	鉄筋コンクリート	m ³	1.3	1.3	
殻運搬処分	鉄筋コンクリート	m ³	1.3	1.3	

1) コンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

$$3.700 \times 1.200 \times 0.300 = 1.332 \text{ m}^3$$

$$1.332 \text{ m}^3$$

2) 型枠

$$3.700 \times 0.300 \times 2 = 2.220 \text{ m}^2$$

$$1.200 \times 0.300 \times 2 = 0.720 \text{ m}^2$$

$$2.940 \text{ m}^2$$

3) 鉄筋 (SD345)

$$\text{D13 L}=3.400\text{m} \quad 3.400 \times 0.995 \text{ kg/m} \times 4 \text{ 本} = 14 \text{ kg}$$

$$\text{D13 L}=0.900\text{m} \quad 0.900 \times 0.995 \text{ kg/m} \times 13 \text{ 本} = 12 \text{ kg}$$

$$26 \text{ kg}$$

4) 床掘 (砂質土) (平均施工幅1m以上2m未満)

$$0.395 \times 5.000 = 1.975 \text{ m}^3$$

$$1.975 \text{ m}^3$$

5) 埋戻し (最大埋戻幅1m以上4m未満)

$$0.284 \times 0.500 \times 2 = 0.284 \text{ m}^3$$

$$0.284 \text{ m}^3$$

6) 盛土 (2.5m未満)

$$0.320 \times 3.048 = 0.975 \text{ m}^3$$

$$0.456 \times 2.300 = 1.049 \text{ m}^3$$

$$2.024 \text{ m}^3$$

7) コンクリート破砕 (鉄筋コンクリート)

$$\text{「1. コンクリート } (\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2)\text{」に同じ} = 1.332 \text{ m}^3$$

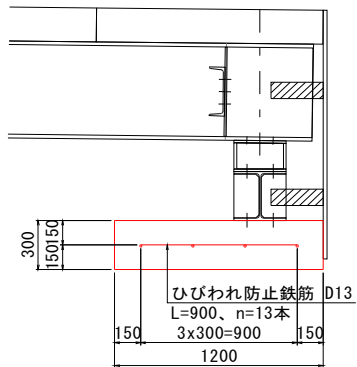
8) 殻運搬処分 (鉄筋コンクリート)

$$\text{「7. コンクリート破砕 (鉄筋コンクリート)」に同じ} = 1.332 \text{ m}^3$$

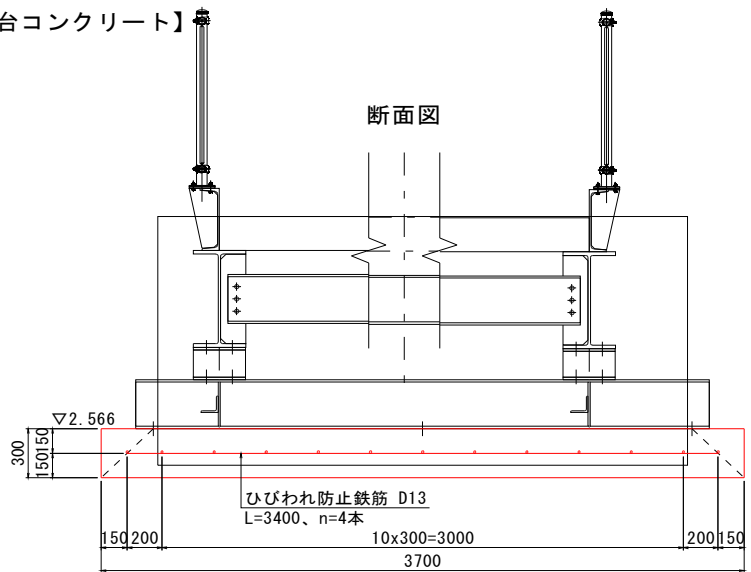
2. コンクリート土台（右岸側）

【土台コンクリート】

側面図

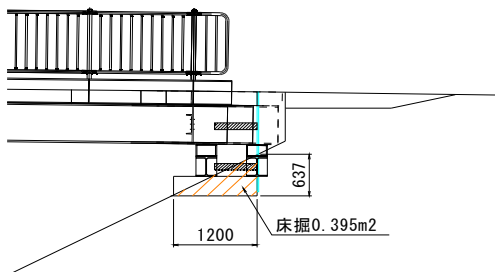


断面図



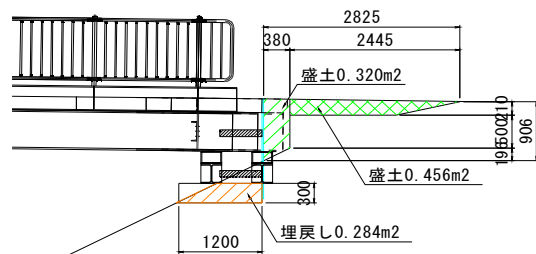
【床掘】

側面図

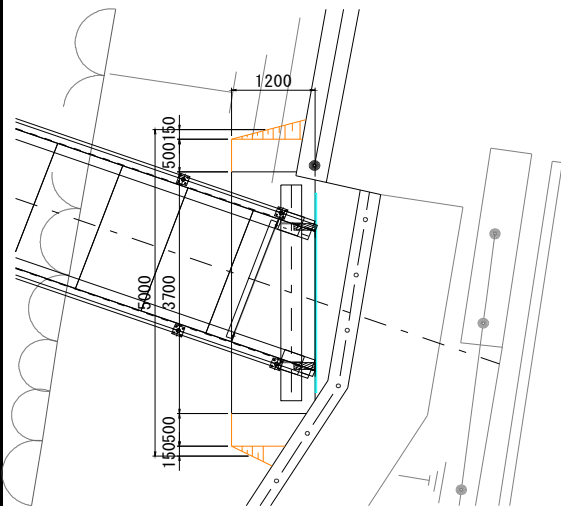


【埋戻し・盛土】

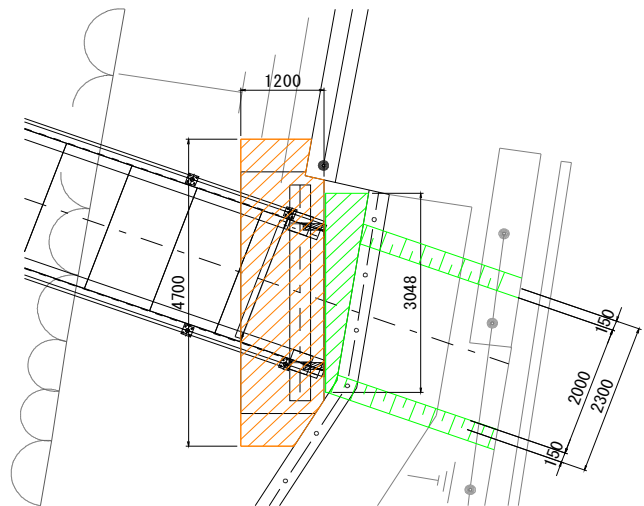
側面図



平面図

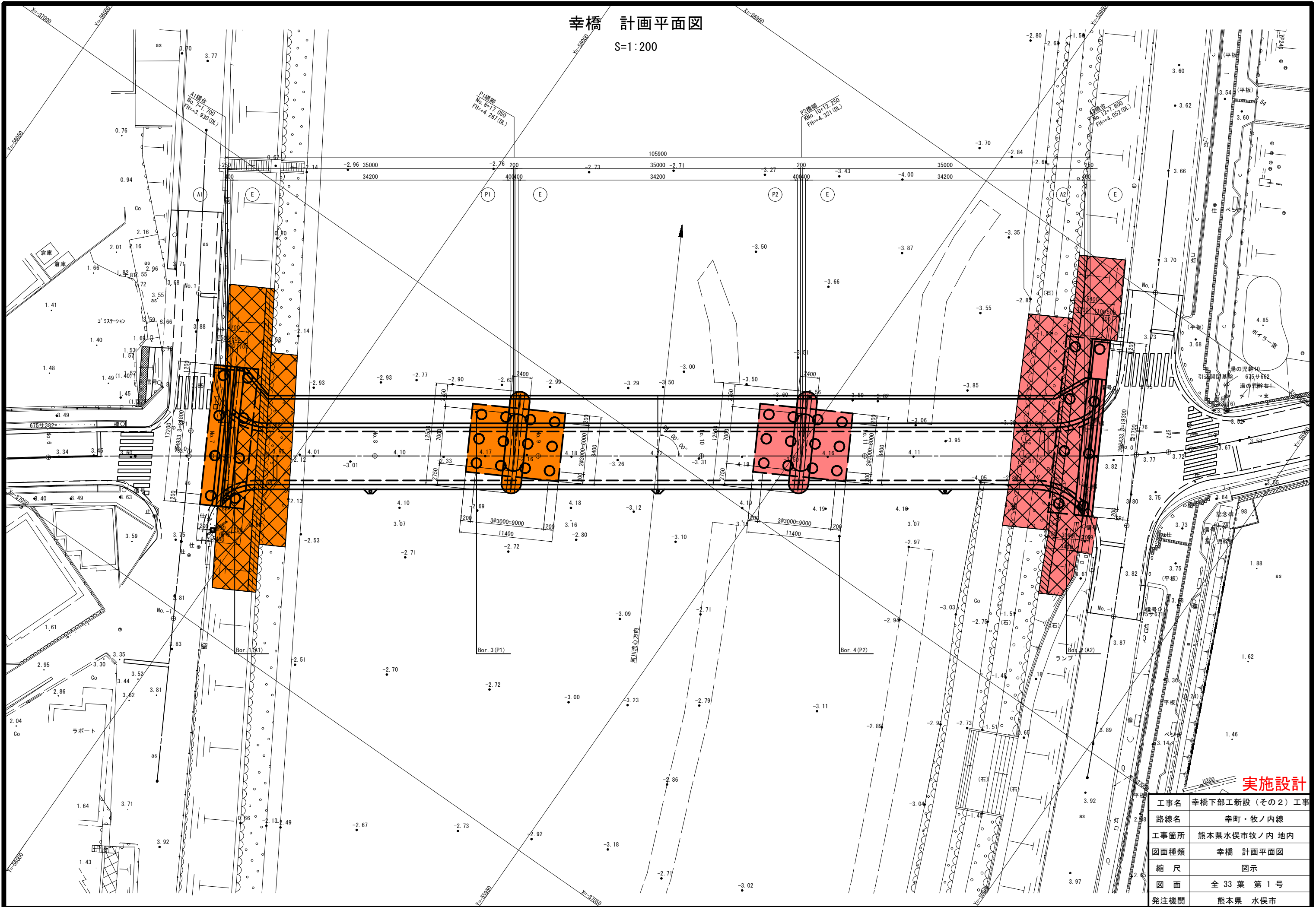


平面図



幸橋 計画平面図

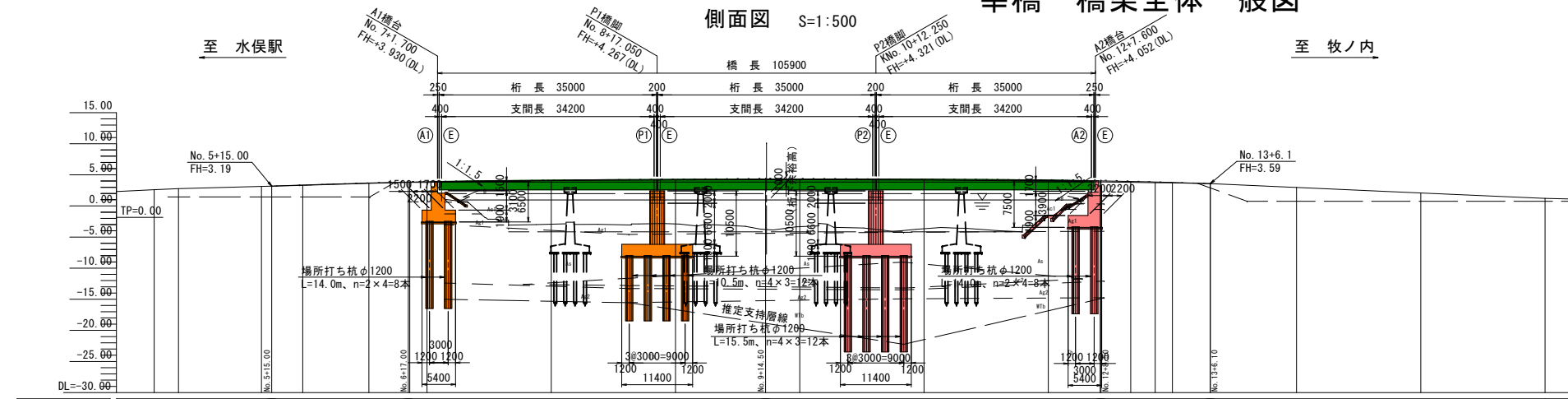
S=1:200



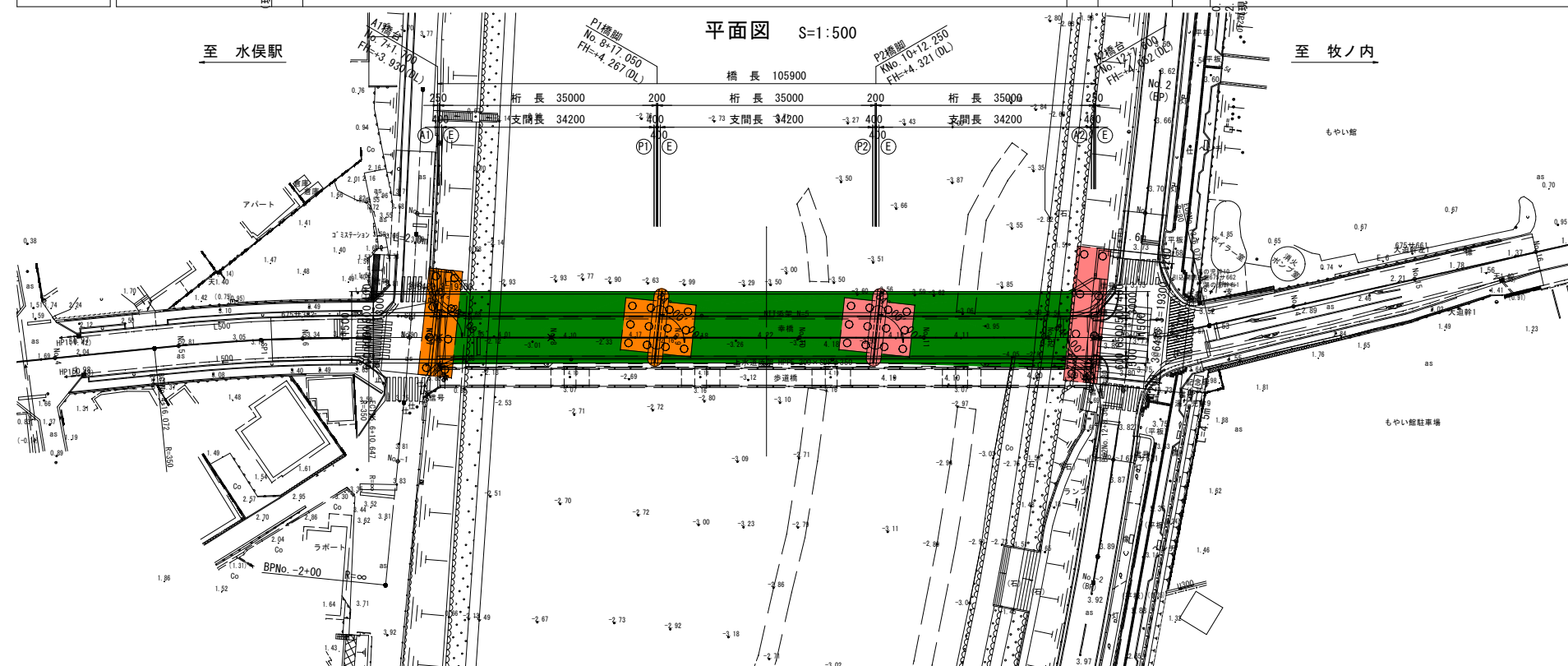
実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	幸橋 計画平面図
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 1 号
発注機関	熊本県 水俣市

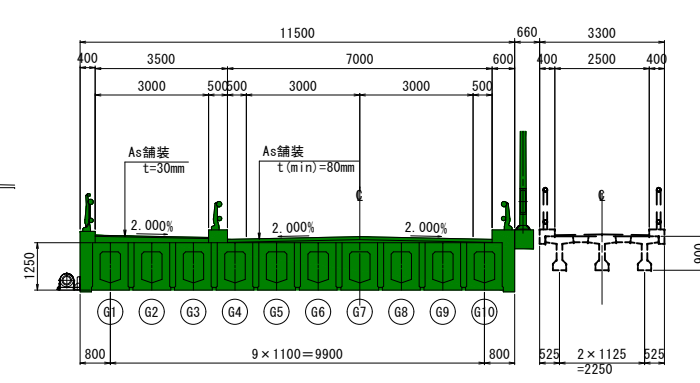
幸橋 橋梁全体一般図



勾配																						
切土高																						
盛土高																						
計画高	3.190	3.363	3.685	3.837	3.882	3.898	4.150	4.281	4.325	4.331	4.289	4.167	4.038	4.035	3.937	3.844	3.771	3.581	3.580	2.980	2.090	1.210
地盤高	2.61	2.78	3.15	3.32	3.63	3.79	3.77	4.08	4.18	4.21	4.15	4.00	3.86	3.79	3.73	3.72	3.59	3.59	2.98	2.09	1.21	
追加距離	96.072	100.000	113.360	120.000	130.647	137.224	140.000	160.000	180.000	200.000	200.000	240.000	248.367	253.275	257.223	260.000	266.079	280.000	300.000	320.000		
単距離	16.072	3.928	13.360	6.640	10.647	6.577	2.776	20.000	20.000	20.000	20.000	20.000	8.367	4.908	3.948	2.777	6.079	13.921	20.000	20.000		
測点	BC.1 NO.5	SP.1 +15.000 NO.6	EC.1 +17.000 +17.024 NO.7	NO.8	NO.9	+14.500 NO.10	NO.11	NO.12	BC.2 +8.500 NO.12	+13.275 NO.13	SP.2 +6.100 NO.14	EC.2 +6.100 NO.15	NO.16									
曲線																						
片勾配																						

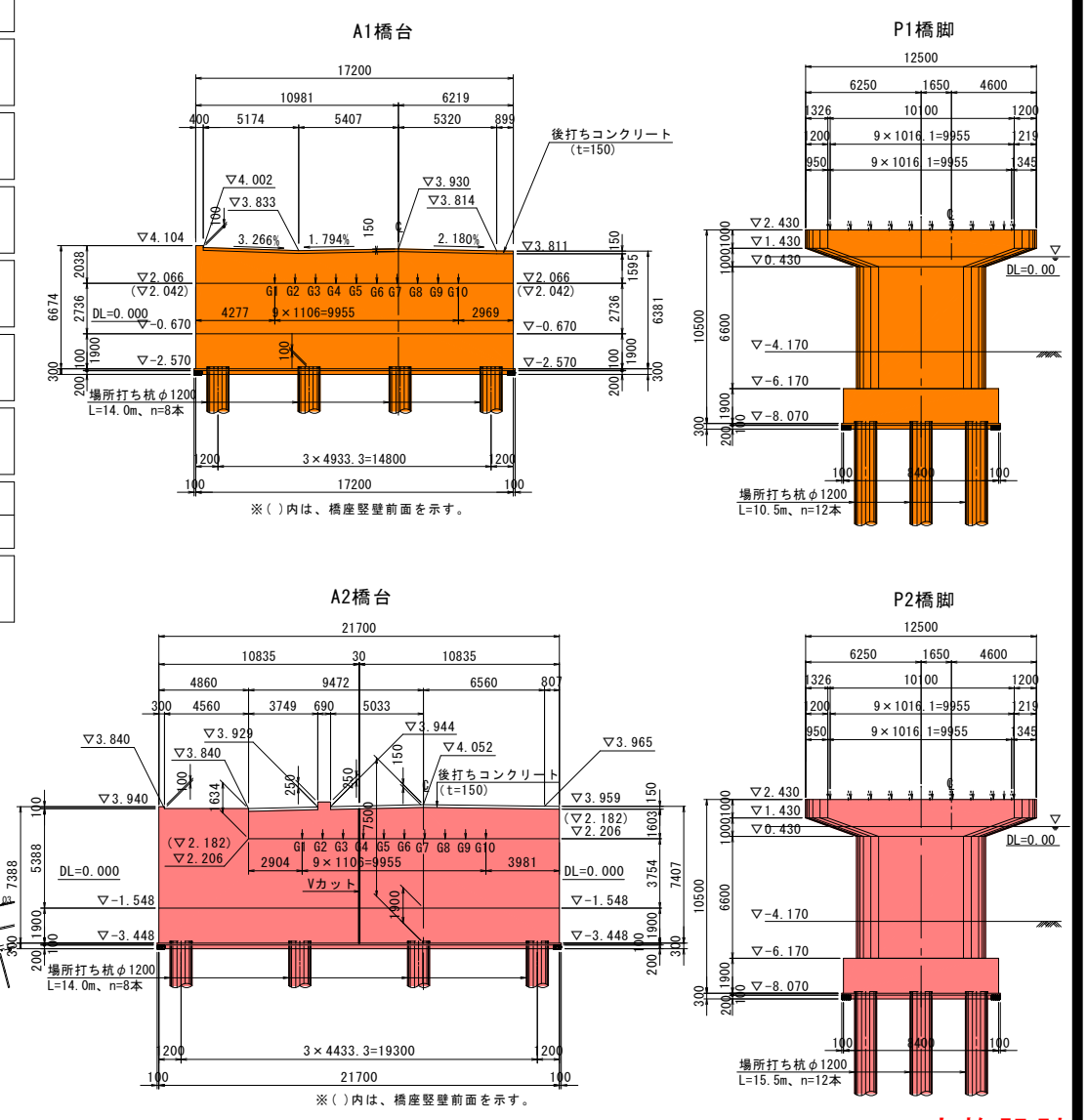


上部工標準断面図 S=1:100



設計条件	
橋名	幸橋 (さいわいはし)
道路規格	第3種第3級
設計速度	V=40km/h
橋長	L=105.900m
桁長	L=35.000m
支間長	L=34.200m
幅員	車道: W=7.0m, 歩道: W=3.0m
設計荷重	A活荷重
設計震度	kh=0.18
斜角	84° 00' 00"
横断面勾配	車道: i=2.0%, 歩道: i=2.0%
縦断面勾配	i=1.0%
構造形式	PC3径間連結橋脚ステンホロー桁
上部コンクリート	σck=50 (N/mm ²)
PC鋼材	SWP7BL 1S15.2
鉄筋	SD345
下部構造形式	逆T式橋台、T型橋脚
下部コンクリート	σck=24 (N/mm ²)
鉄筋	SD345
構造形式	場所打ち杭基礎 (φ1200)
支持地盤	凝灰角礫岩
適用示方書	道路橋示方書 (I、II、III、IV) 平成29年度

下部工正面図 S=1:200

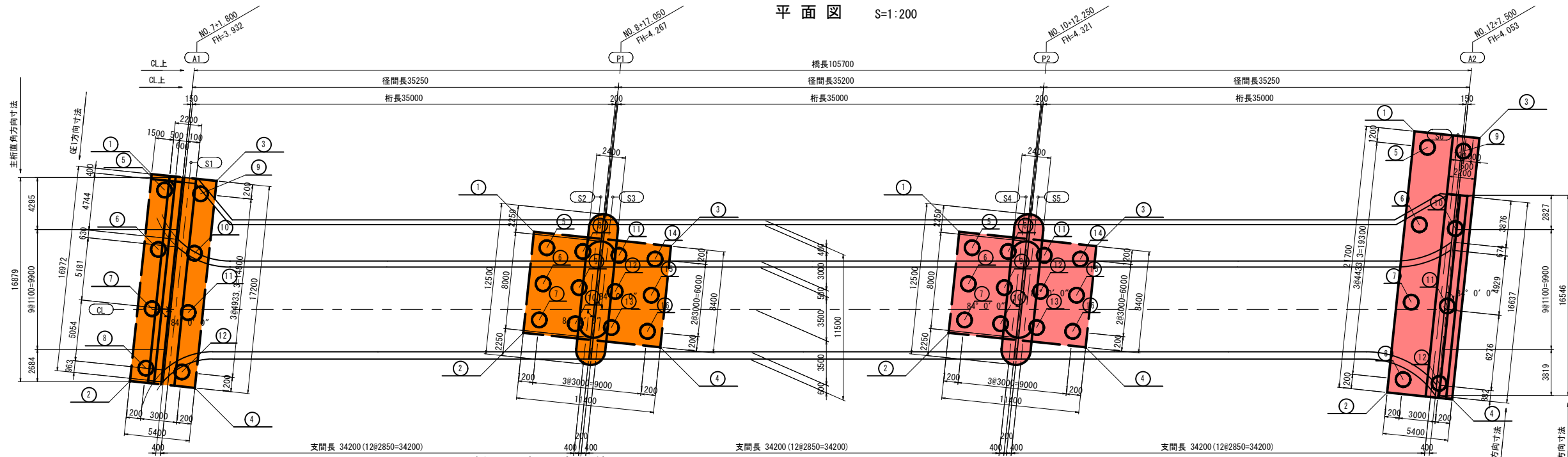


実施設計

工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地区
図面種類	幸橋 橋梁全体一般図
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 2 号
発注機関	熊本県 水俣市

幸橋 下部工線形図

平面図 S=1:200



A1橋脚下部工座標値

番号	X	Y
道路中心 (CL)	-87030.9716	-56007.0743
1	-87022.5716	-56014.5745
2	-87037.6246	-56006.2530
3	-87019.9590	-56009.8486
4	-87035.0120	-56001.5270
5	-87023.0412	-56012.9438
6	-87027.3588	-56010.5569
7	-87031.6763	-56008.1701
8	-87035.9938	-56005.7833
9	-87021.5898	-56010.3182
10	-87025.9073	-56007.9314
11	-87030.2248	-56005.5446
12	-87034.5424	-56003.1578

P1橋脚下部工座標値

番号	X	Y
道路中心 (CL)	-87010.7287	-55978.0942
1	-87008.3587	-55985.9173
2	-87015.7102	-55981.8533
3	-87002.8433	-55975.9404
4	-87010.1947	-55971.8764
5	-87008.8284	-55984.2866
6	-87011.4539	-55982.8351
7	-87014.0794	-55981.3837
8	-87007.3769	-55981.6610
9	-87010.0024	-55980.2096
10	-87012.6279	-55978.7582
11	-87005.9255	-55979.0355
12	-87008.5510	-55977.5841
13	-87011.1765	-55976.1326
14	-87004.4740	-55976.4100
15	-87007.0996	-55974.9586
16	-87009.7251	-55973.5071

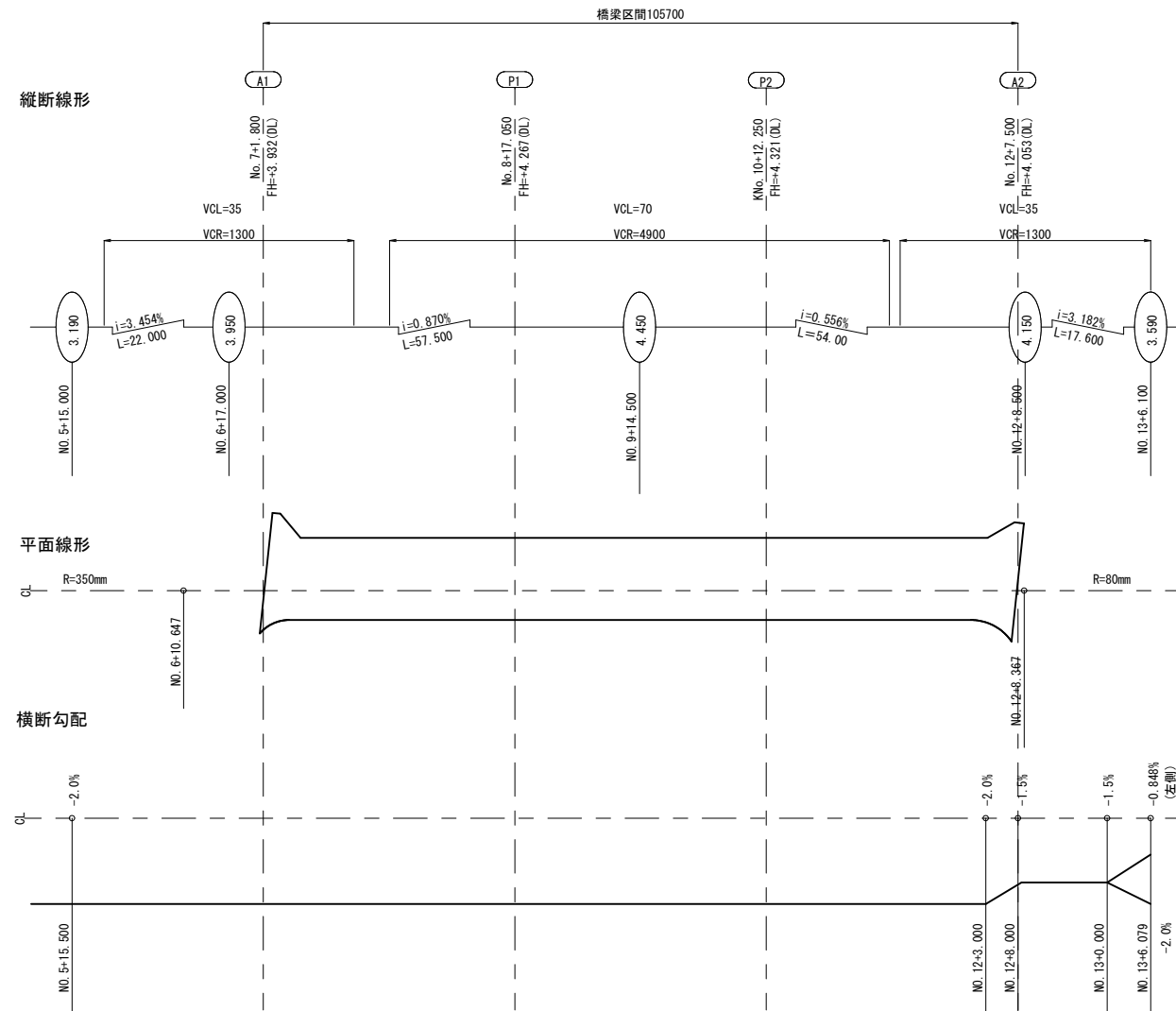
A2橋脚下部工座標値

番号	X	Y
道路中心 (CL)	-86970.3288	-55920.2569
1	-86959.9135	-55931.0422
2	-86978.9048	-55920.5435
3	-86957.3009	-55926.3163
4	-86976.2922	-55915.8176
5	-86960.3832	-55929.4115
6	-86966.0134	-55926.2989
7	-86971.6437	-55923.1864
8	-86977.2740	-55920.0739
9	-86958.9317	-55926.7859
10	-86964.5620	-55923.6734
11	-86970.1923	-55920.5609
12	-86975.8225	-55917.4484

P2橋脚下部工座標値

番号	X	Y
道路中心 (CL)	-86990.5717	-55949.2370
1	-86988.2017	-55957.0602
2	-86995.5532	-55952.9962
3	-86982.6863	-55947.0832
4	-86990.0377	-55943.0192
5	-86988.6713	-55955.4294
6	-86991.2969	-55953.9780
7	-86993.9224	-55952.5265
8	-86987.2199	-55952.8039
9	-86989.8454	-55951.3525
10	-86992.4709	-55949.9010
11	-86985.7685	-55950.1784
12	-86988.3940	-55948.7269
13	-86991.0195	-55947.2755
14	-86984.3170	-55947.5529
15	-86986.9426	-55946.1014
16	-86989.5681	-55944.6500

線形要素



小座標系の設定



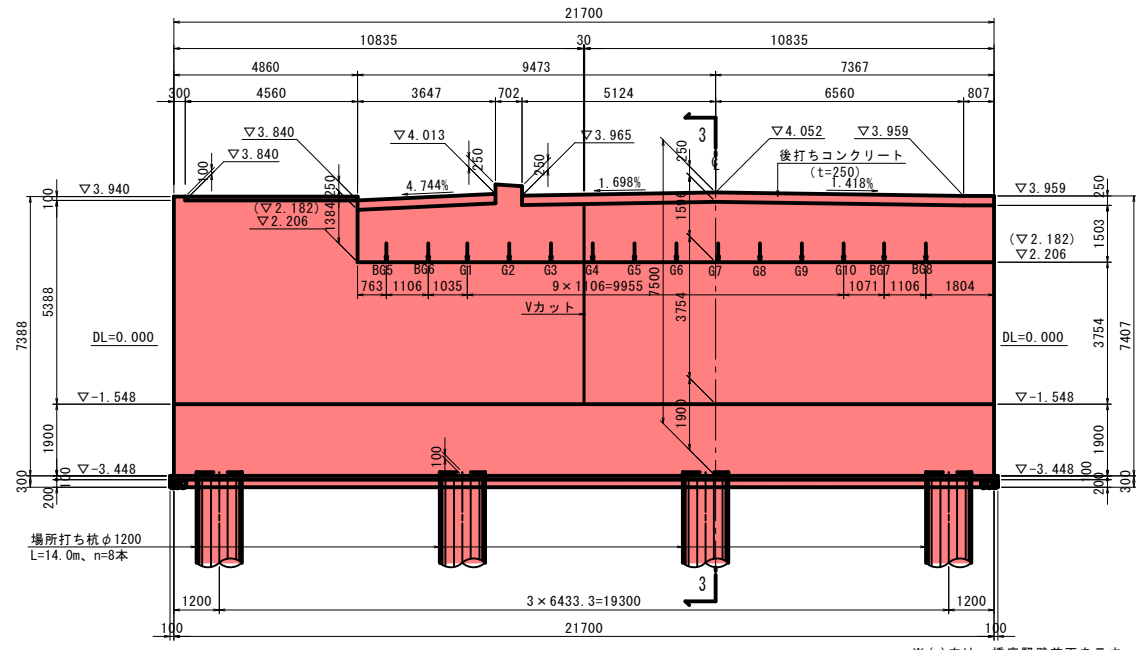
- 道路中心線とA1橋台との交点を小座標の原点 (x=0.0, y=0.0) とする。
- 道路中心線とA2橋台との交点を直線で結んだ線をX軸とする。
- X軸と直交する数学座標系をY軸とする。

実施設計

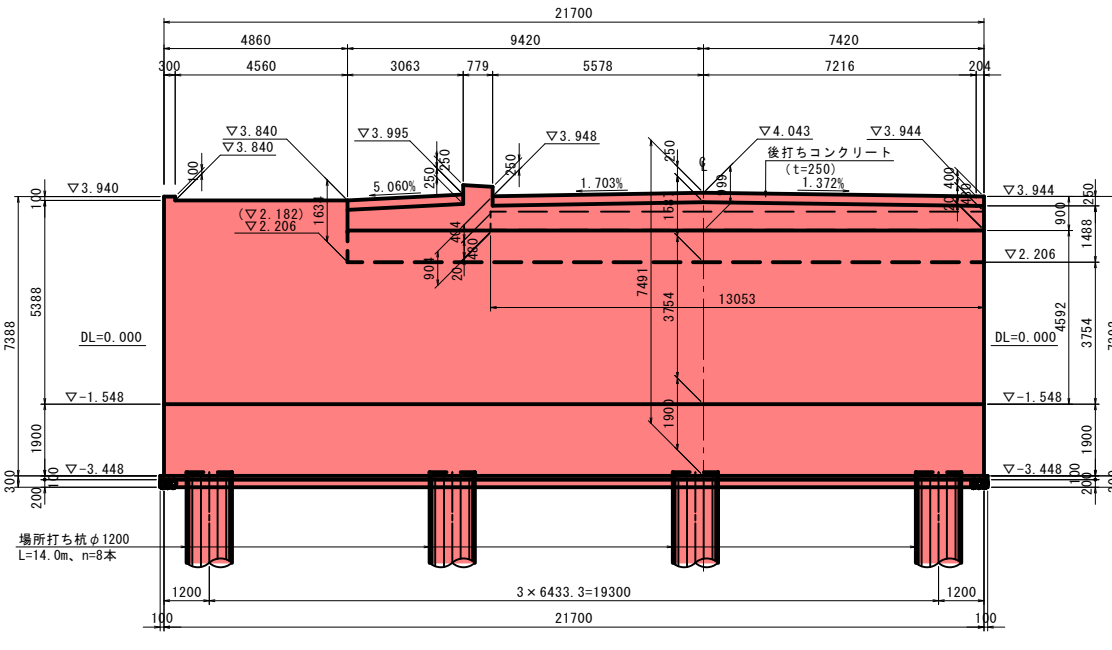
工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	幸橋 下部工線形図
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 3 号
発注機関	熊本県 水俣市

A2橋台構造図(その1) S=1:100

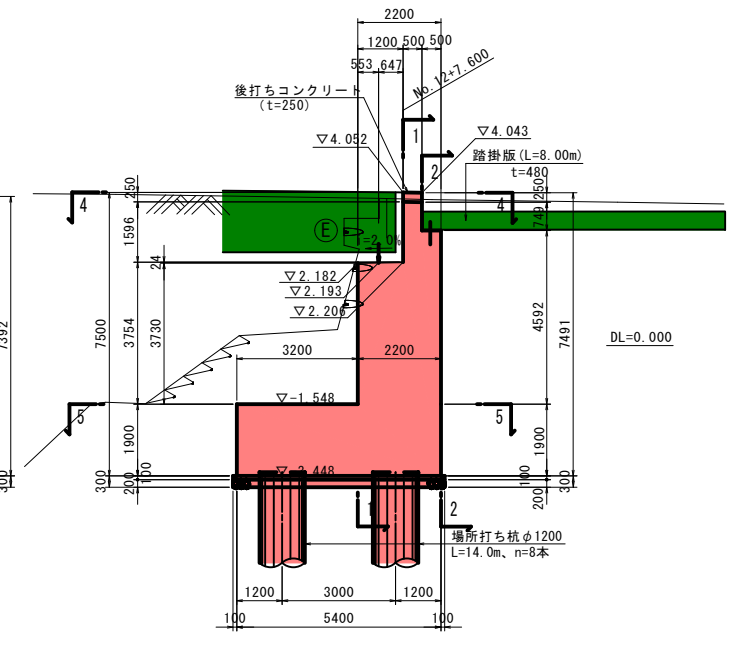
1-1断面図



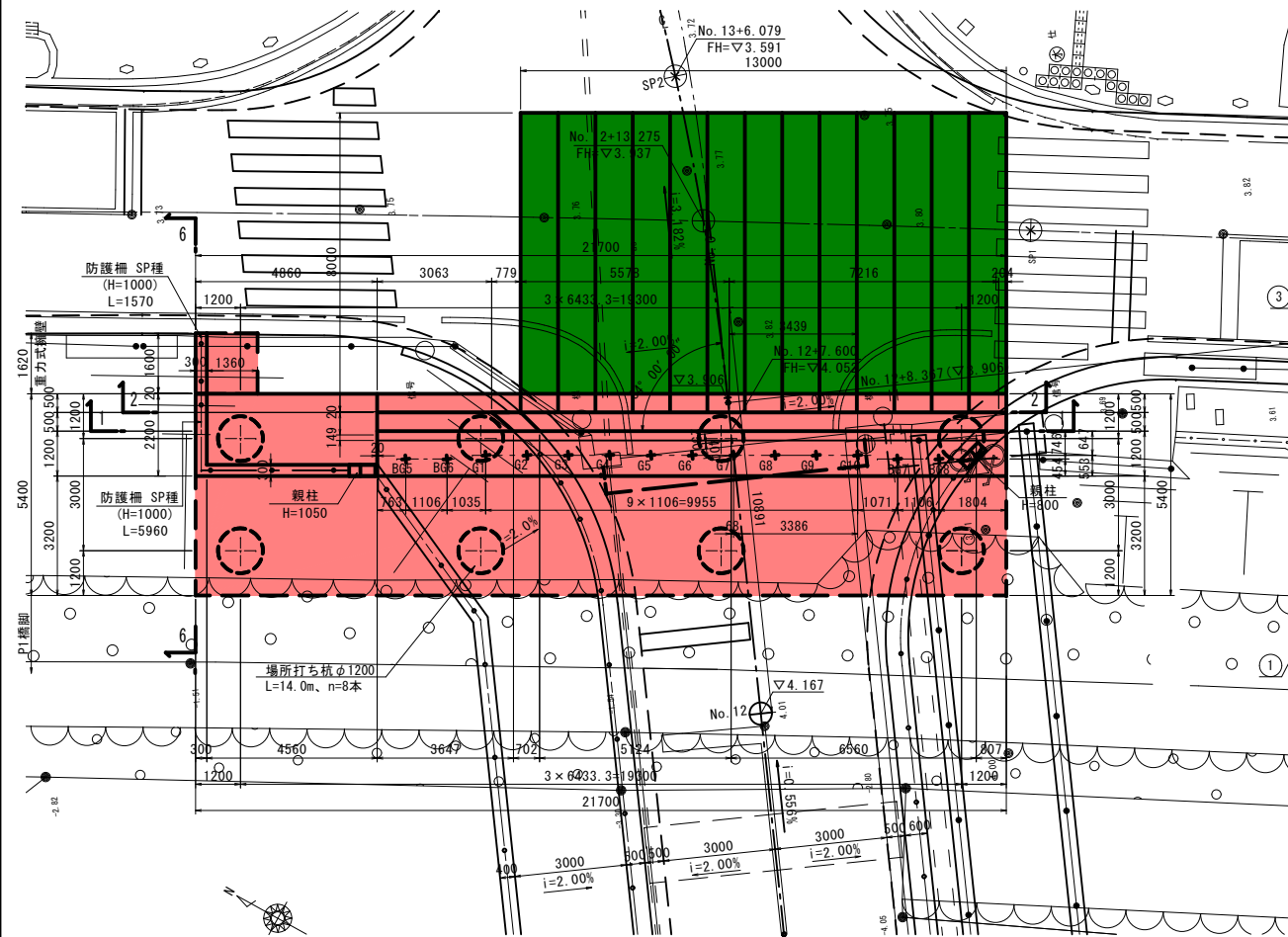
2-2断面図



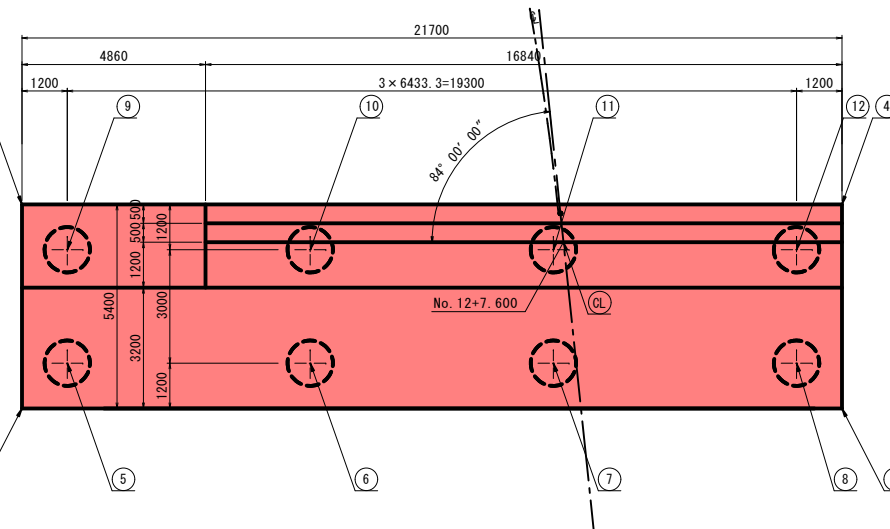
3-3断面図



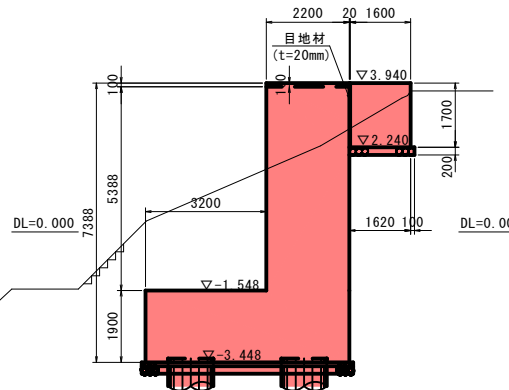
4-4平面図



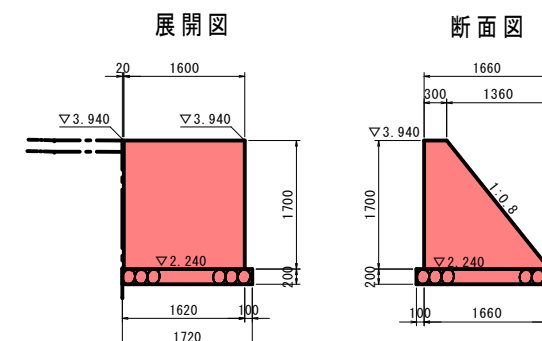
5-5基礎平面図



6-6断面図



重力式擁壁工 S=1:50



使用材料

躯体	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$
フーチング	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$
均しコンクリート	18N/mm ²
杭	30N/mm ² (呼び強度)
鉄筋	SD345

A2橋脚下部工座標値

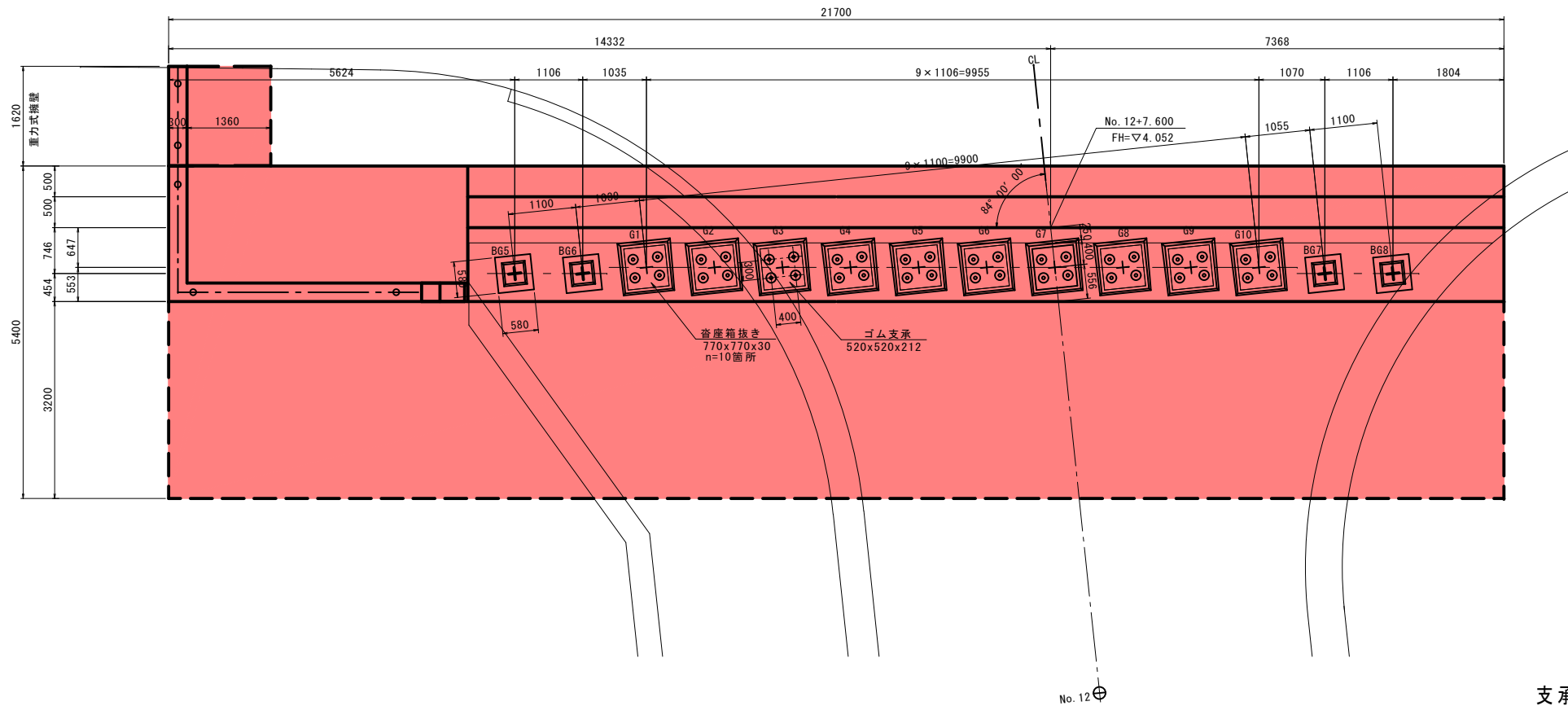
	番号	X	Y
道路中心	CL	-86970.3288	-55920.2569
	①	-86959.9135	-55931.0422
	②	-86978.9048	-55920.5435
	③	-86957.3009	-55926.3163
フーチング四隅	④	-86976.2922	-55915.8176
	⑤	-86960.3832	-55929.4115
	⑥	-86966.0134	-55926.2989
	⑦	-86971.6437	-55923.1864
場所打ち杭中心	⑧	-86977.2740	-55920.0739
	⑨	-86958.9317	-55926.7859
	⑩	-86964.5620	-55923.6734
	⑪	-86970.1923	-55920.5609
	⑫	-86975.8225	-55917.4484

実施設計

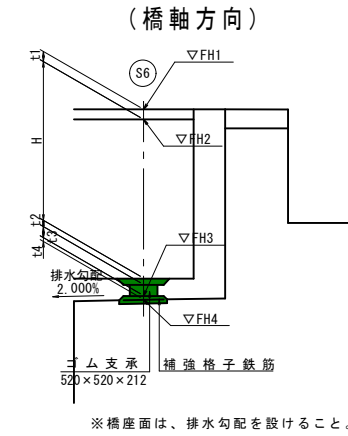
工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	A2橋台構造図(その1)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 4 号
発注機関	熊本県 水俣市

A2橋台構造図(その2)

沓配置平面図 S=1:50



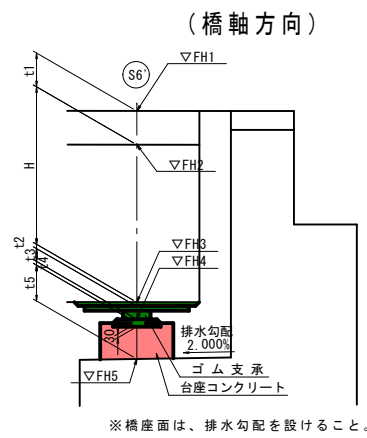
支承部詳細図 S=1:30



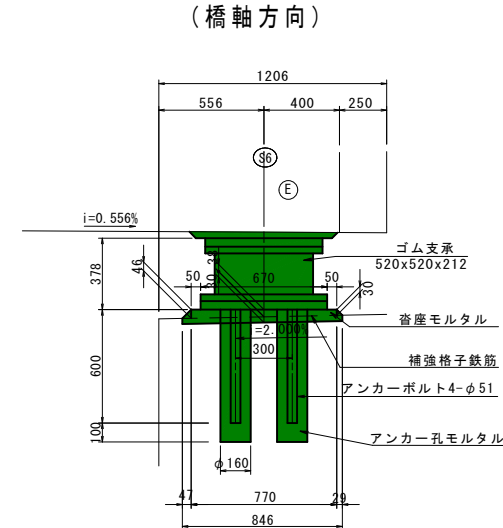
構造高表

支承位置	S6 支点 (A2橋台側) (m)		
	G1	CL	G10
橋面計画高	FH1	4.053	4.015
舗装厚	t1	0.164	0.126
桁天端高	FH2	3.889	3.889
桁高	H	1.250	1.250
桁下高	FH3	2.639	2.639
レアー厚	t2	0.030	0.030
支承厚	t3	0.378	0.378
沓座天端	FH4	2.231	2.231
沓座厚	t4	0.038	0.038
下部工天端	FH5	2.193	2.193

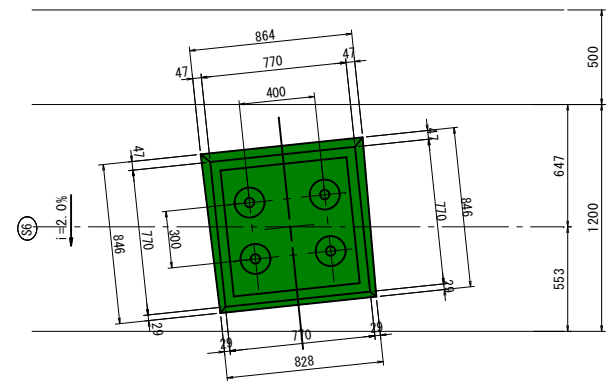
支承部詳細図(張出部) S=1:30



支承部詳細図 S=1:20



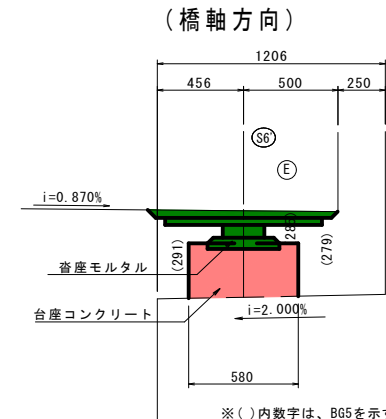
モルタル平面図 S=1:20



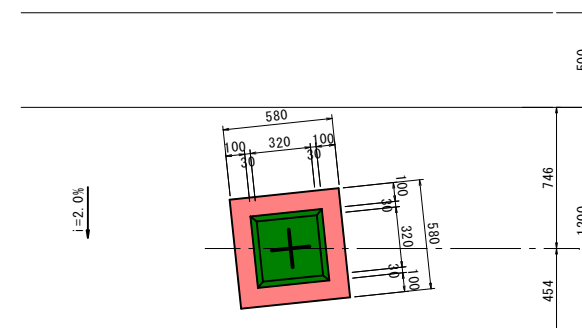
構造高表(張出部すべり支承) (m)

支承位置	S6' 支点 (A2橋台側)				
	BG5	BG6	BG7	BG8	
橋面計画高	FH1	4.091	4.073	4.001	3.984
舗装厚	t1	0.200	0.183	0.111	0.094
桁天端高	FH2	3.891	3.890	3.890	3.890
桁高	H	1.250	1.250	1.250	1.250
桁下高	FH3	2.501	2.501	2.500	2.500
レアー厚	t2	0.030	0.030	0.030	0.030
支承厚	t3	0.105	0.105	0.105	0.105
沓座天端	FH4	2.506	2.505	2.505	2.505
沓座厚	t4	0.030	0.030	0.030	0.030
沓座コンクリート厚	t5	0.285	0.284	0.284	0.284
下部工天端	FH5	2.191	2.191	2.191	2.191

支承部詳細図 S=1:20



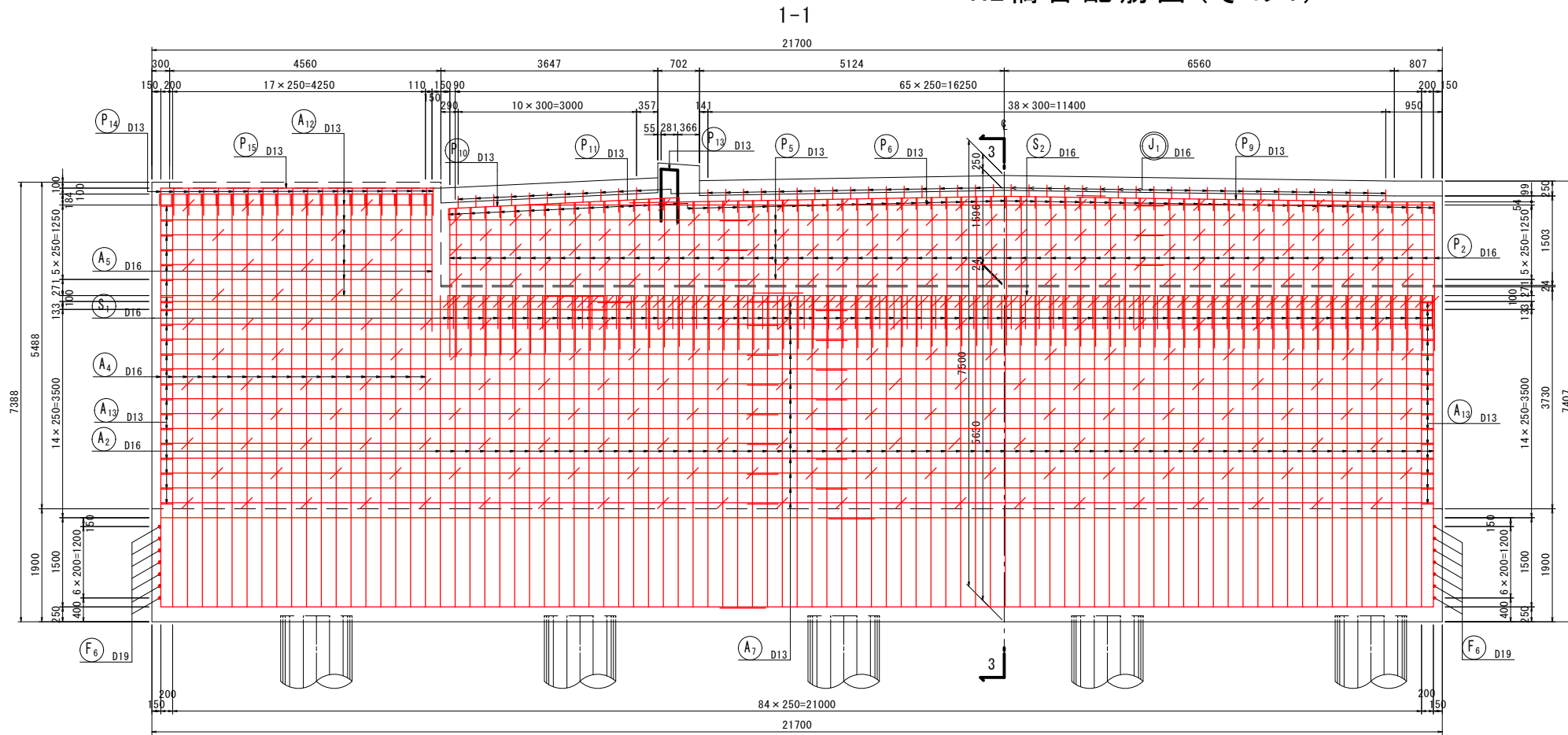
モルタル平面図 S=1:20



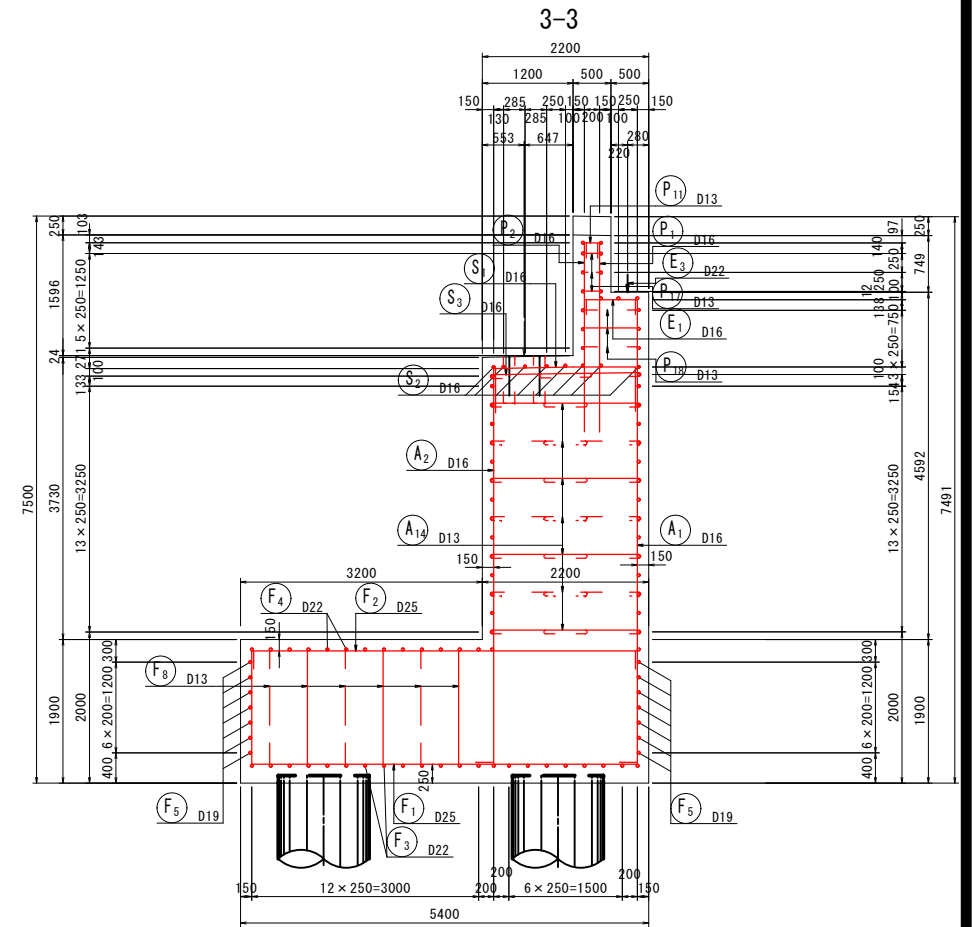
実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	A2橋台構造図(その2)
縮尺	図示
図面	全33葉 第5号
発注機関	熊本県 水俣市

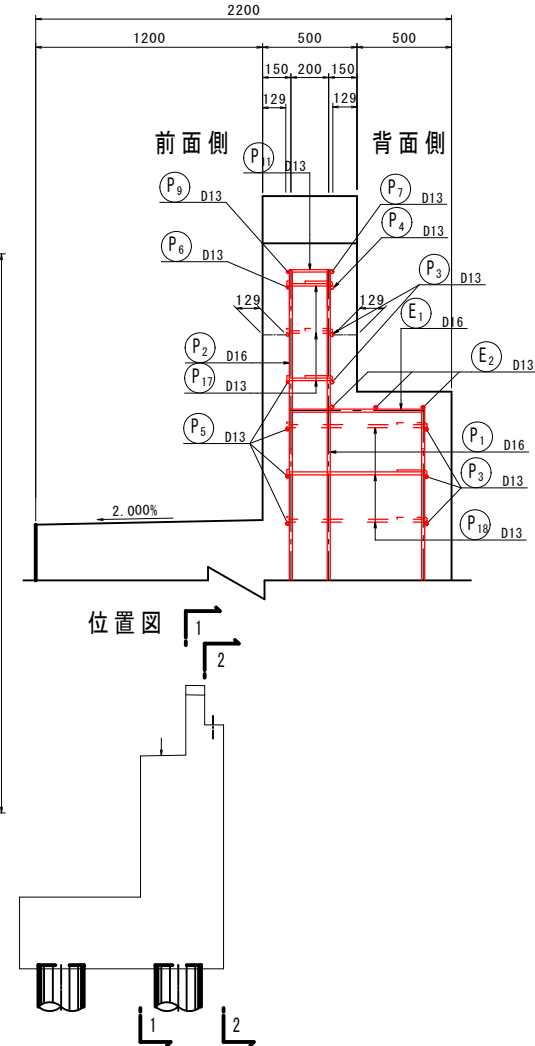
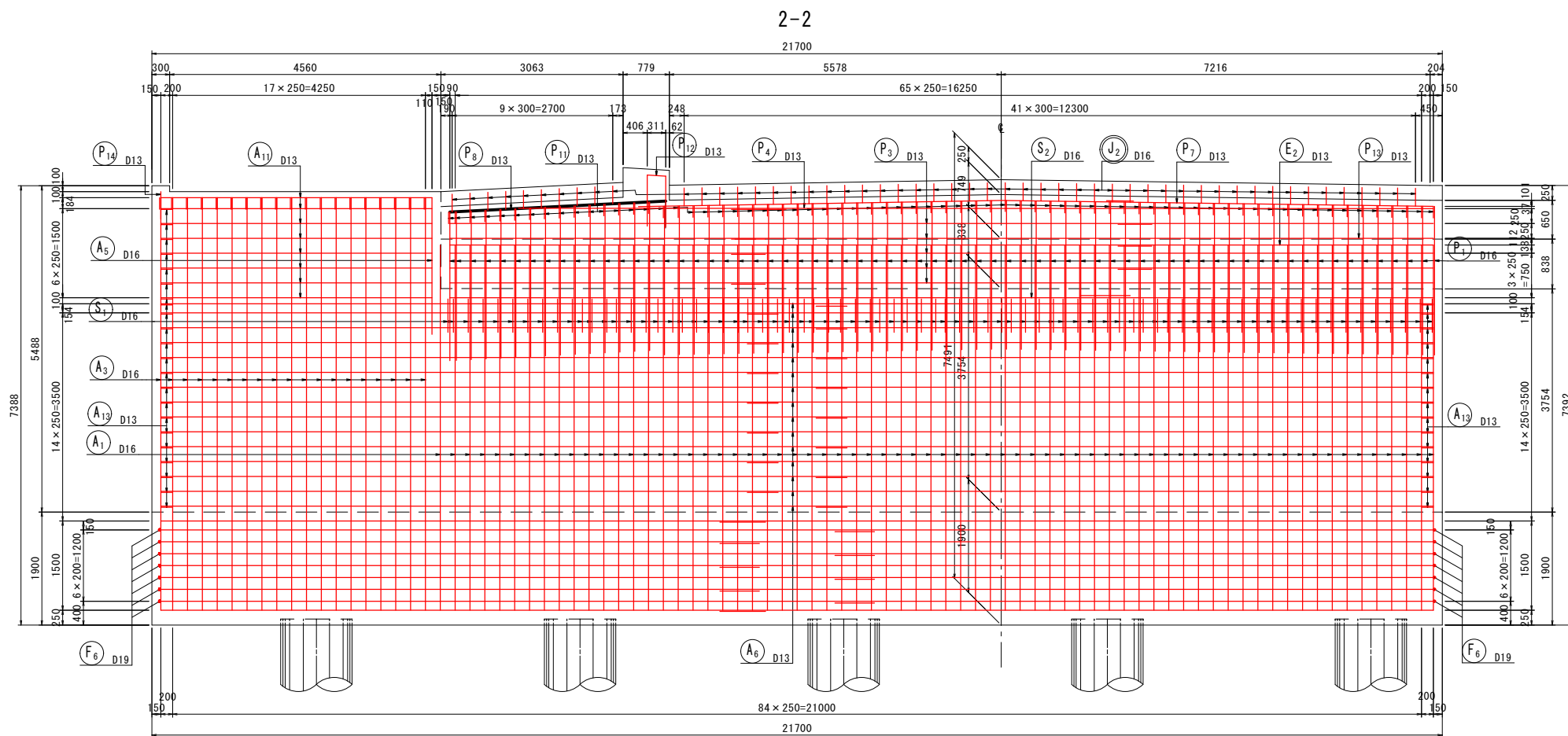
A2橋台配筋図(その1) S=1:50



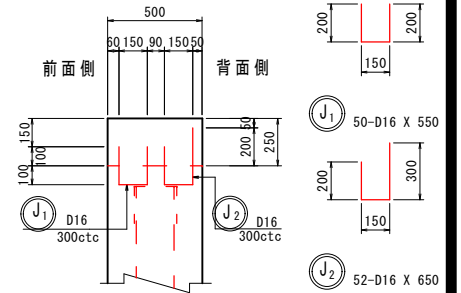
※仮設時(切梁設置時)には、鉄筋に注意すること。



パラペット詳細図 S=1:20



伸縮継手補強鉄筋 S=1:20

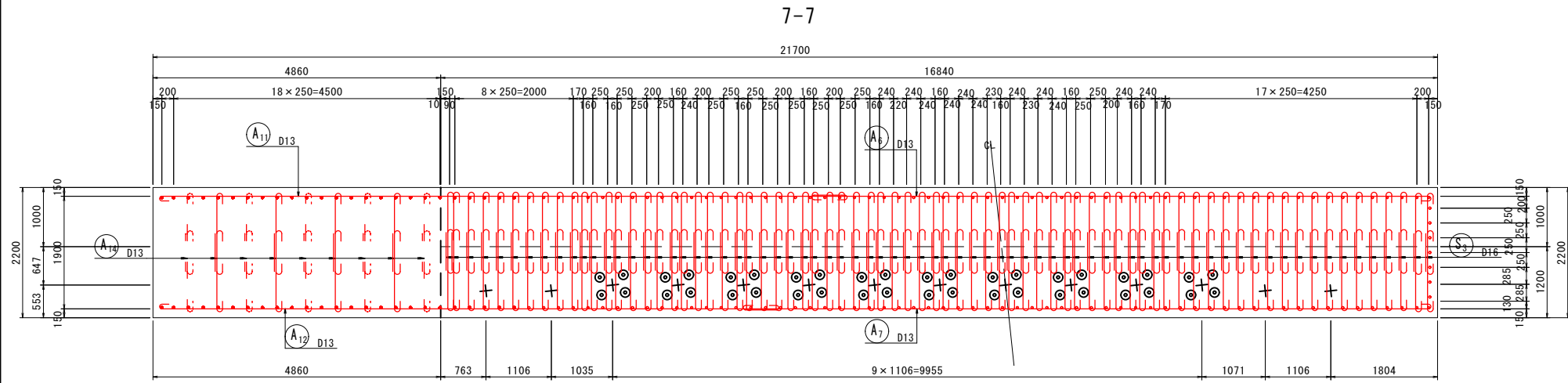
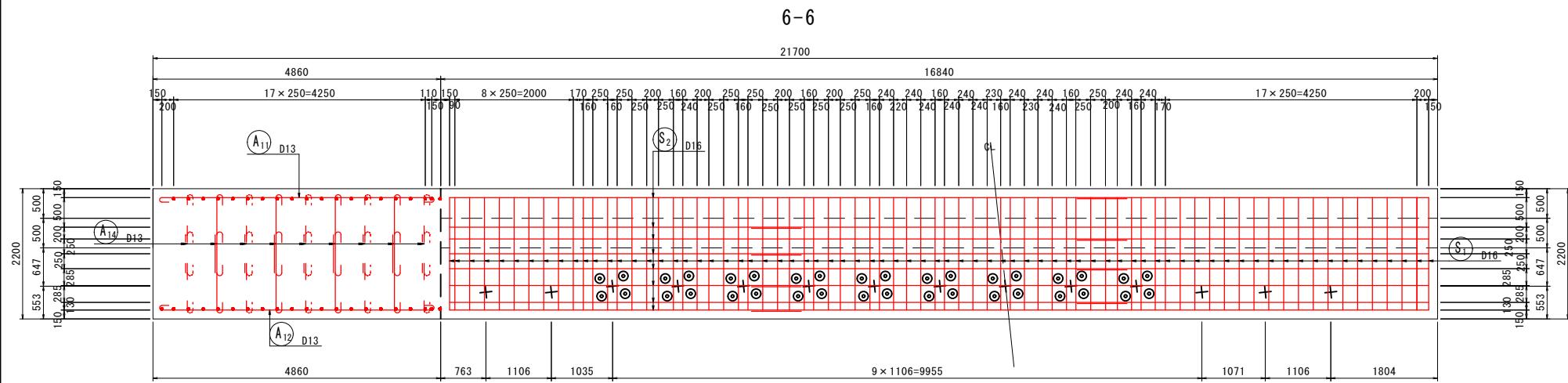
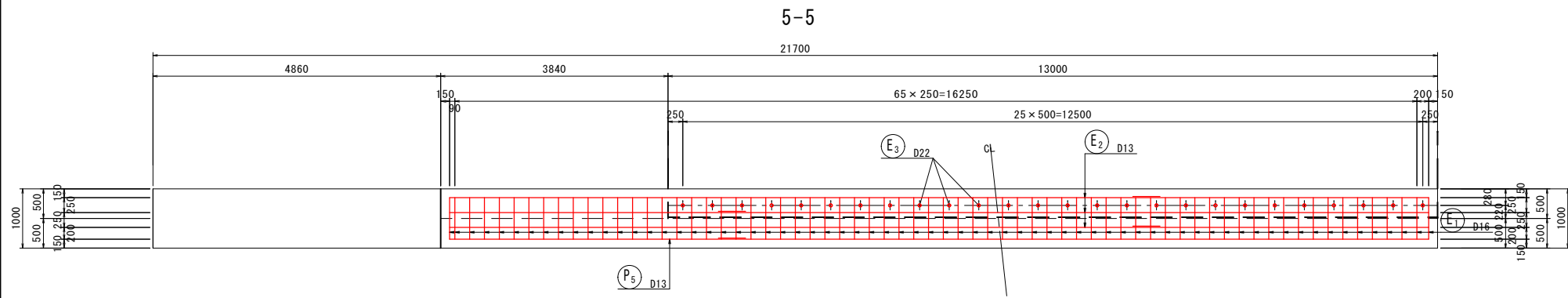
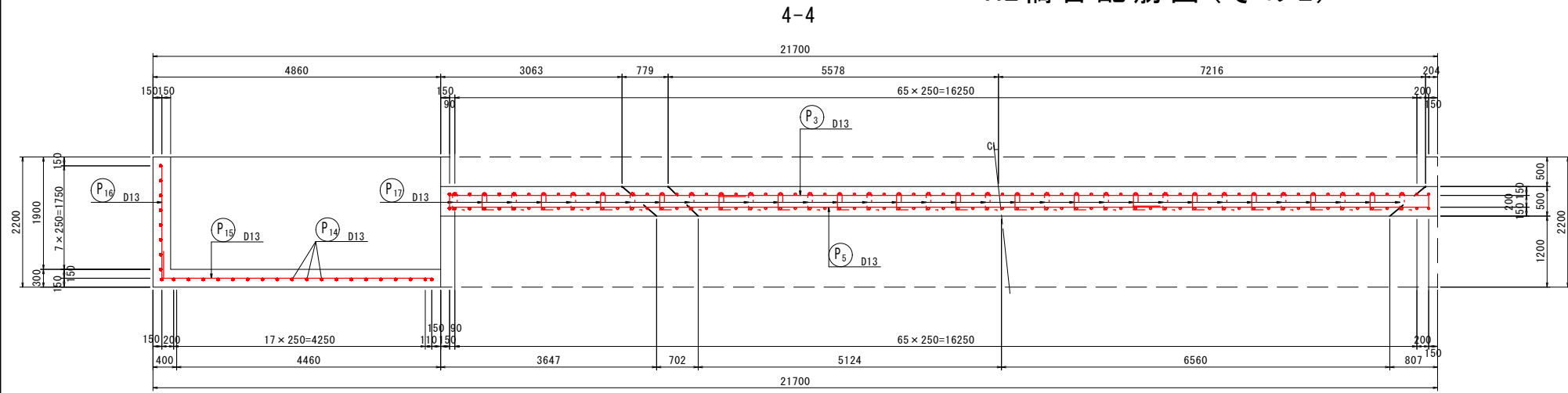


※◎は後打ちコンクリート部鉄筋を示す。

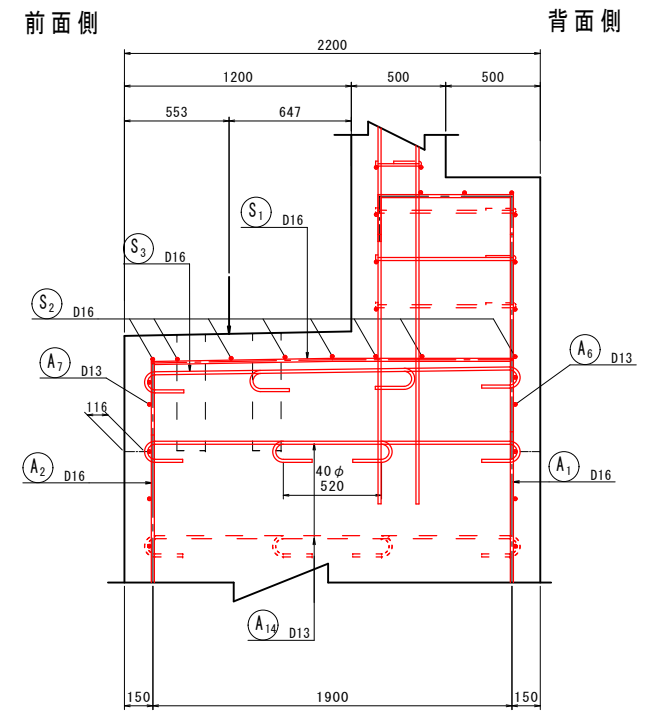
実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	A2橋台配筋図(その1)
縮尺	図示
図面	全33葉 第6号
発注機関	熊本県 水俣市

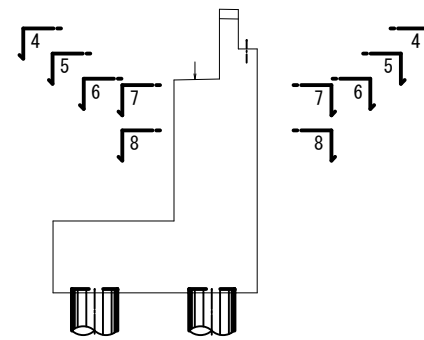
A2橋台配筋図(その2) S=1:50



縦壁詳細図 S=1:20



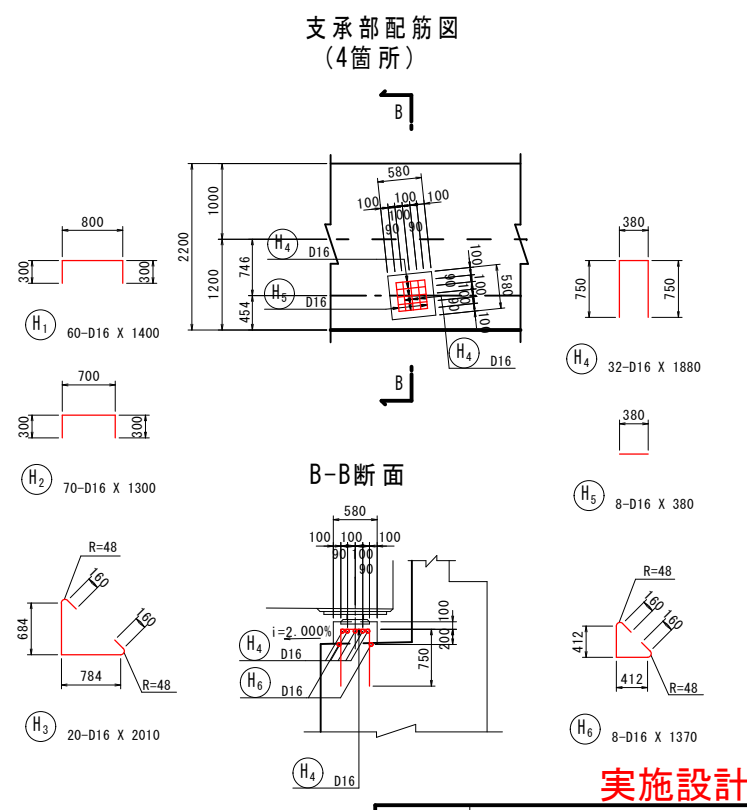
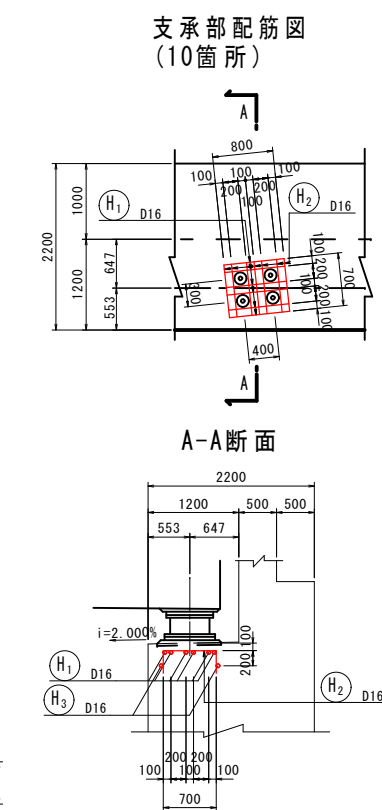
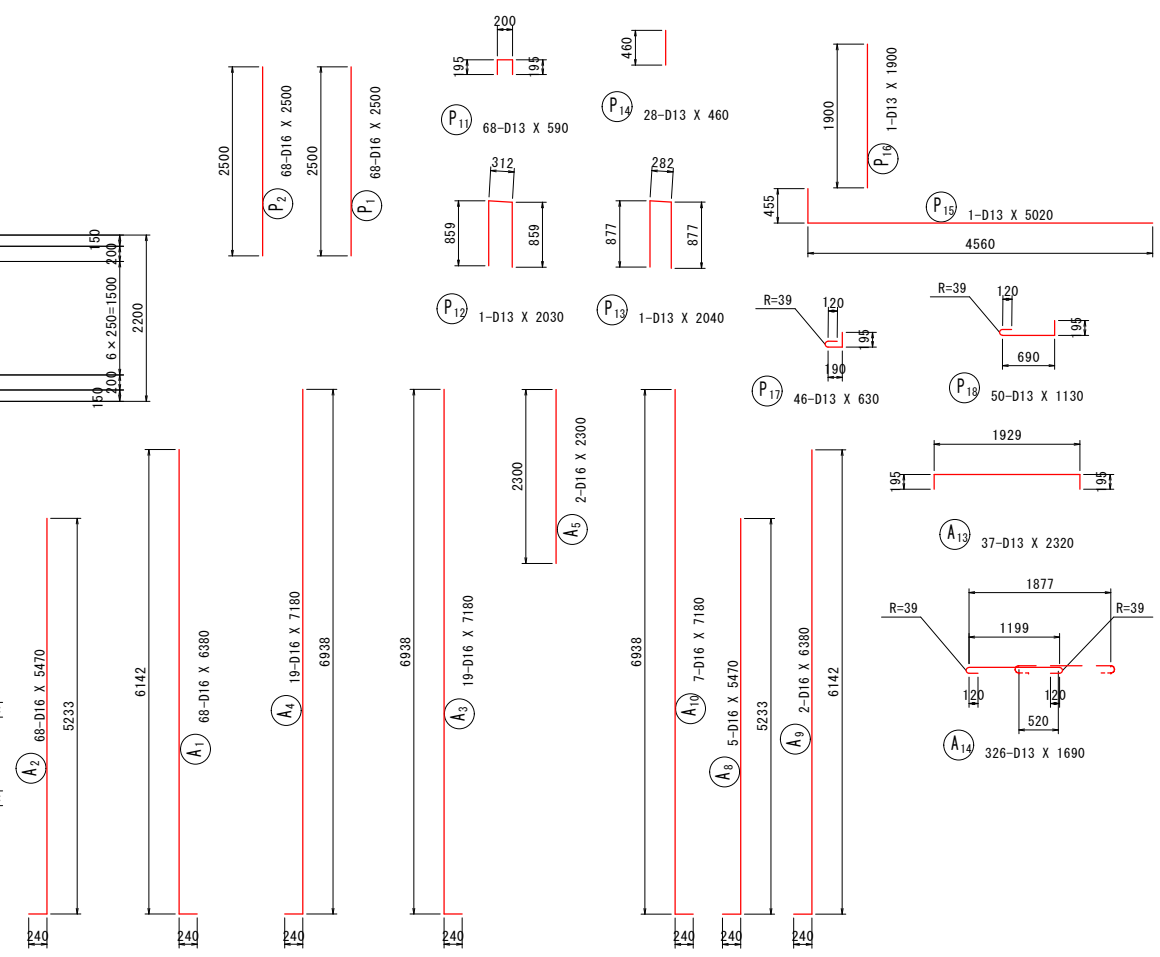
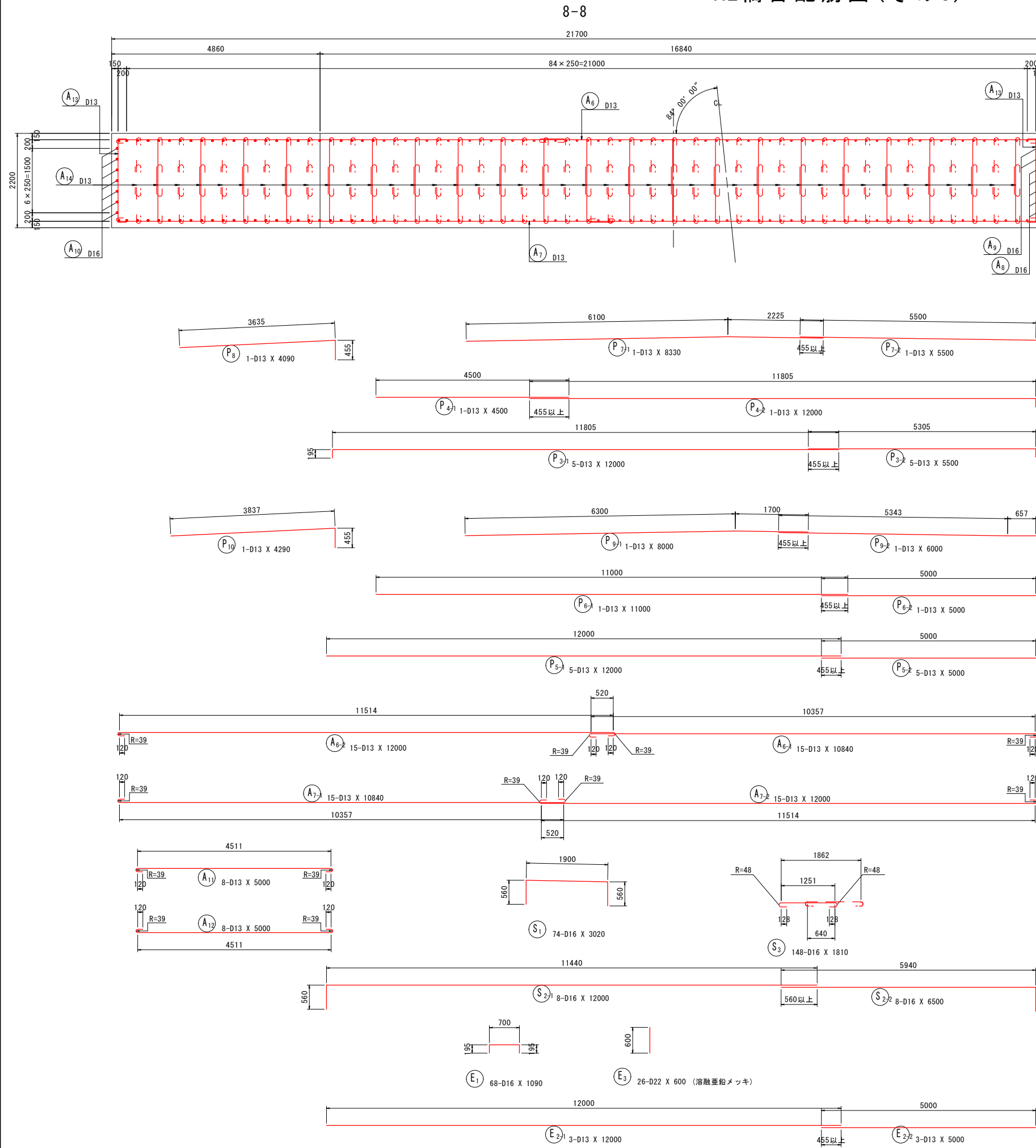
位置図



実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	A2橋台配筋図(その2)
縮尺	図示
図面	全33葉 第7号
発注機関	熊本県 水俣市

A2橋台配筋図(その3) S=1:50

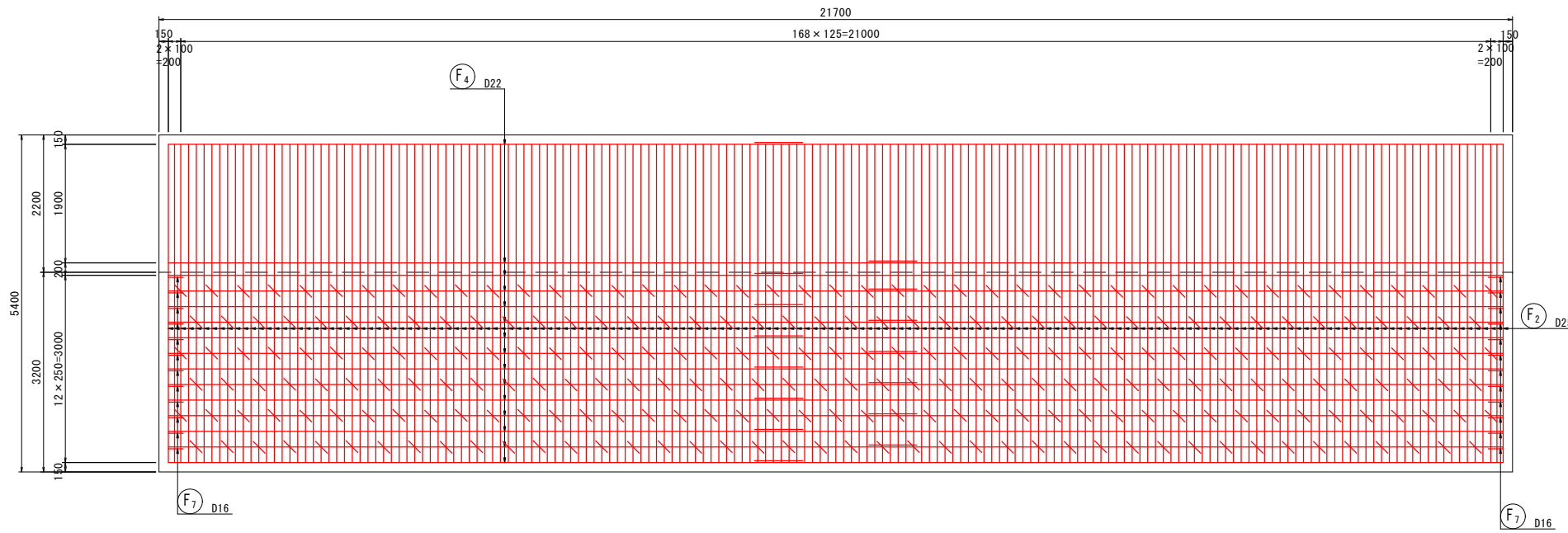


実施設計

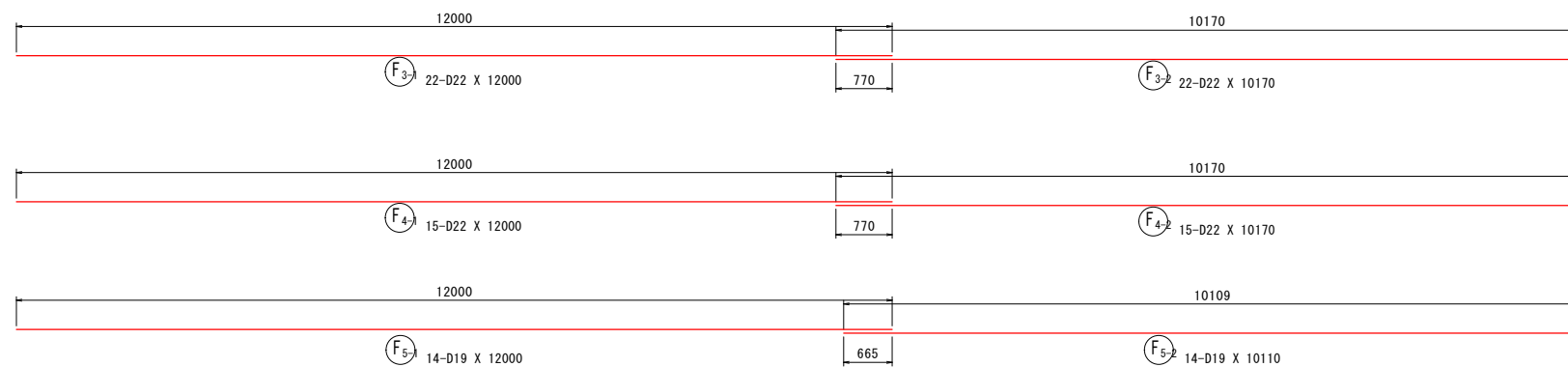
工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	A2橋台配筋図(その3)
縮尺	図示
図面	全33葉 第8号
発注機関	熊本県 水俣市

A2橋台配筋図(その4) S=1:50

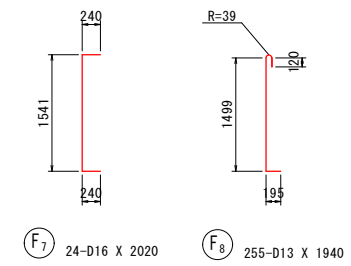
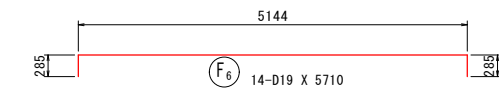
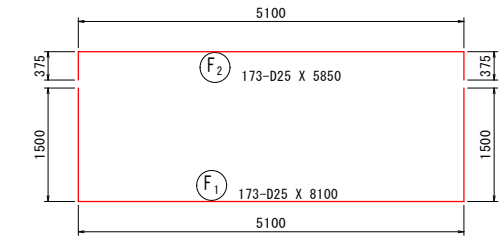
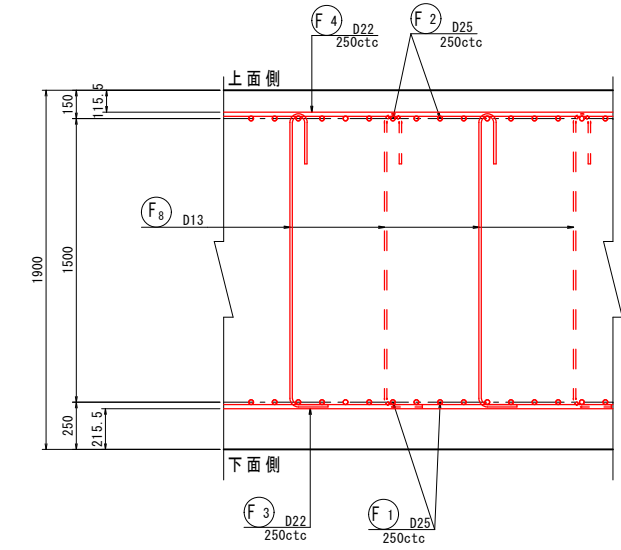
9-9



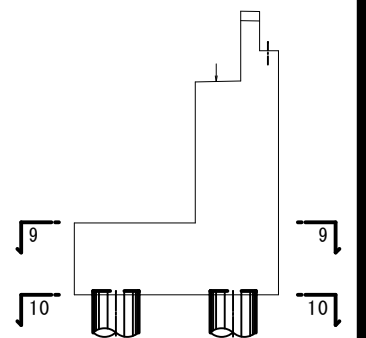
10-10



フーチング詳細図 S=1:20



位置図



実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	A2橋台配筋図(その4)
縮尺	図示
図面	全33葉 第9号
発注機関	熊本県 水俣市

A2橋台配筋図(その5) S=1:50

鉄筋質量表

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
P 1	D16	2500	68	1.56	3.90	265	
P 2	D16	2500	68	1.56	3.90	265	
P 3-1	D13	12000	5	0.995	11.94	60	—
P 3-2	D13	5500	5	0.995	5.47	27	—
P 4-1	D13	4500	1	0.995	4.48	4	—
P 4-2	D13	12000	1	0.995	11.94	12	—
P 5-1	D13	12000	5	0.995	11.94	60	—
P 5-2	D13	5000	5	0.995	4.98	25	—
P 6-1	D13	11000	1	0.995	10.95	11	—
P 6-2	D13	5000	1	0.995	4.98	5	—
P 7-1	D13	8330	1	0.995	8.29	8	—
P 7-2	D13	5500	1	0.995	5.47	5	—
P 8	D13	4090	1	0.995	4.07	4	—
P 9-1	D13	8000	1	0.995	7.96	8	—
P 9-2	D13	6000	1	0.995	5.97	6	—
P 10	D13	4290	1	0.995	4.27	4	—
P 11	D13	590	68	0.995	0.59	40	□
P 12	D13	2030	1	0.995	2.02	2	∩
P 13	D13	2040	1	0.995	2.03	2	∩
P 14	D13	460	28	0.995	0.46	13	
P 15	D13	5020	1	0.995	4.99	5	—
P 16	D13	1900	1	0.995	1.89	2	
P 17	D13	630	46	0.995	0.63	29	┘
P 18	D13	1130	50	0.995	1.12	56	┘
918 kg							
A 1	D16	6380	68	1.56	9.95	677	
A 2	D16	5470	68	1.56	8.53	580	
A 3	D16	7180	19	1.56	11.20	213	
A 4	D16	7180	19	1.56	11.20	213	
A 5	D16	2300	2	1.56	3.59	7	
A 6-1	D13	10840	15	0.995	10.79	162	—
A 6-2	D13	12000	15	0.995	11.94	179	—
A 7-1	D13	10840	15	0.995	10.79	162	—
A 7-2	D13	12000	15	0.995	11.94	179	—
A 8	D16	5470	5	1.56	8.53	43	
A 9	D16	6380	2	1.56	9.95	20	
A 10	D16	7180	7	1.56	11.20	78	
A 11	D13	5000	8	0.995	4.98	40	—
A 12	D13	5000	8	0.995	4.98	40	—
A 13	D13	2320	37	0.995	2.31	85	—
A 14	D13	1690	326	0.995	1.68	548	—
3226 kg							

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
F 1	D25	8100	173	3.98	32.24	5578	┘
F 2	D25	5850	173	3.98	23.28	4027	┘
F 3-1	D22	12000	22	3.04	36.48	803	—
F 3-2	D22	10170	22	3.04	30.92	680	—
F 4-1	D22	12000	15	3.04	36.48	547	—
F 4-2	D22	10170	15	3.04	30.92	464	—
F 5-1	D19	12000	14	2.25	27.00	378	—
F 5-2	D19	10110	14	2.25	22.75	319	—
F 6	D19	5710	14	2.25	12.85	180	—
F 7	D16	2020	24	1.56	3.15	76	
F 8	D13	1940	255	0.995	1.93	492	
13544 kg							
S 1	D16	3020	74	1.56	4.71	349	┘
S 2-1	D16	12000	8	1.56	18.72	150	—
S 2-2	D16	6500	8	1.56	10.14	81	—
S 3	D16	1810	148	1.56	2.82	417	—
997 kg							
E 1	D16	1090	68	1.56	1.70	116	┘
E 2-1	D13	12000	3	0.995	11.94	36	—
E 2-2	D13	5000	3	0.995	4.98	15	—
E 3	D22	600	26	3.04	1.82	47	(溶融亜鉛メッキ)
214 kg							
H 1	D16	1400	60	1.56	2.18	131	┘
H 2	D16	1300	70	1.56	2.03	142	┘
H 3	D16	2010	20	1.56	3.14	63	┘
H 4	D16	1880	32	1.56	2.93	94	∩
H 5	D16	380	8	1.56	0.59	5	—
H 6	D16	1370	8	1.56	2.14	17	┘
452 kg							
J 1	D16	550	50	1.56	0.86	43	┘ (後打ちコブ+部)
J 2	D16	650	52	1.56	1.01	53	┘ "
96 kg							
合計				D25	9605 kg		
				D22	2541 kg		
				D19	877 kg		
				D16	4098 kg		
				D13	2326 kg		
総質量					19447 kg		

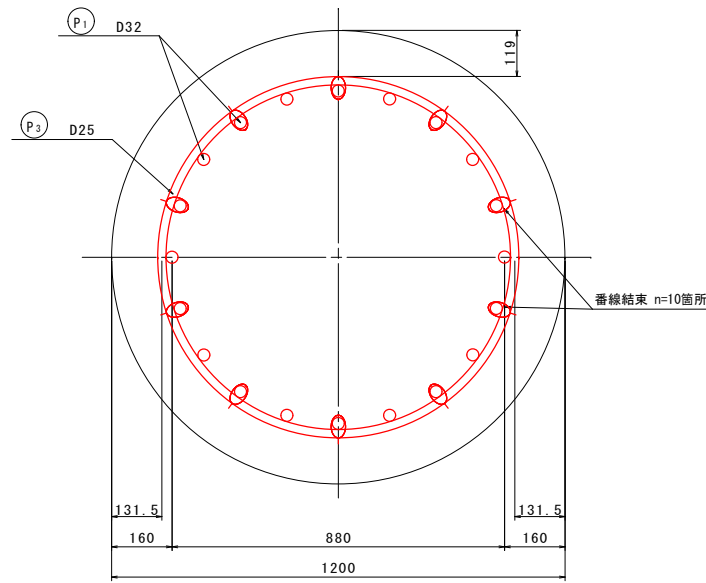
※コンクリート強度σck=24N/mm²
鉄筋の材質は全てSD345である。

実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	A2橋台配筋図(その5)
縮尺	図示
図面	全33葉 第10号
発注機関	熊本県 水俣市

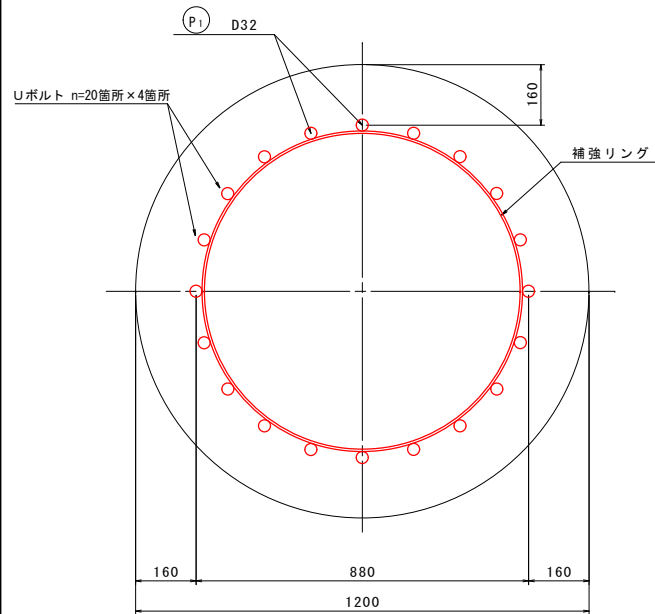
A2橋台場所打ち杭配筋図 (φ1200, 14.000m)

フープ・主筋金具詳細図 S=1:10

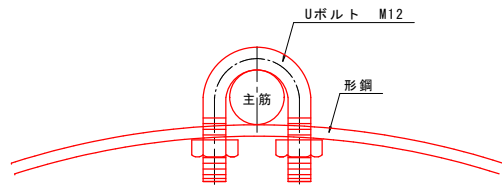


主鉄筋と帯鉄筋は番線結束とする。

補強リングと主筋金具詳細図 S=1:10

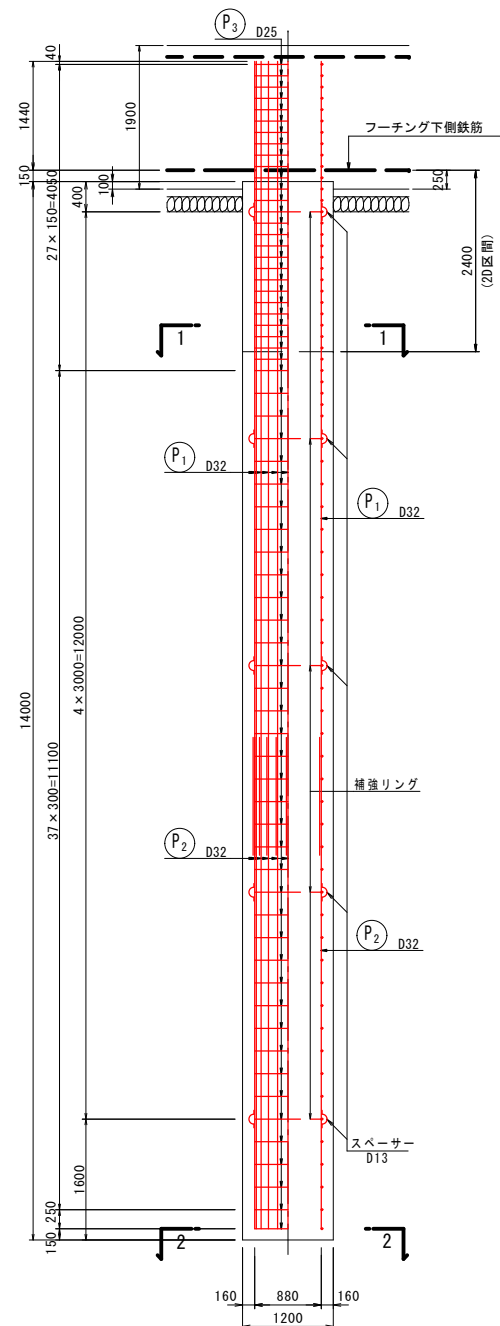


Uボルト詳細図 S=1:2

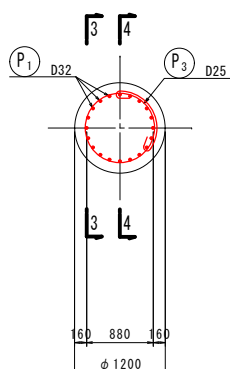


Uボルト又は同等品
主筋と補強リングは、全数金具で固定

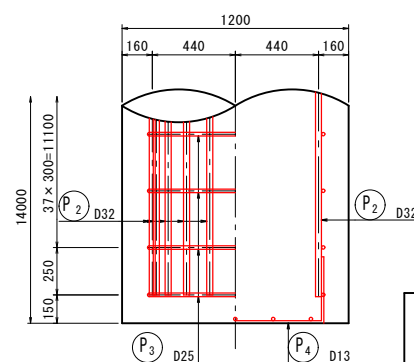
3-3 4-4 S=1:50



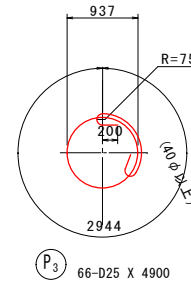
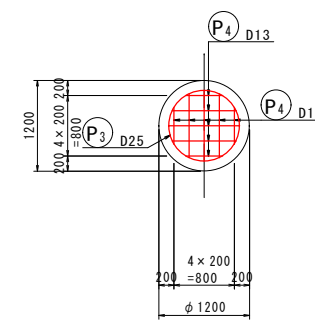
1-1



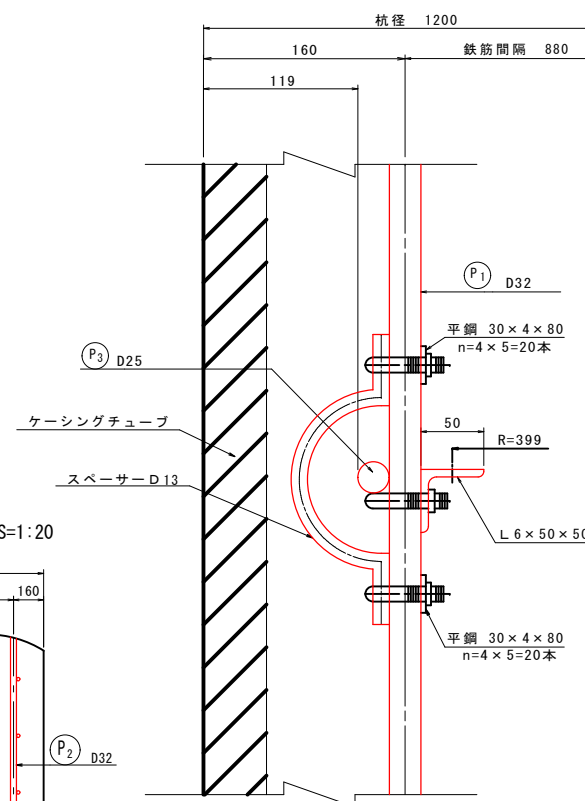
杭先端詳細図 S=1:20



2-2

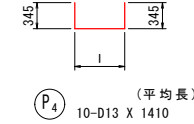


スペーサー参考図 S=1:3



スペーサーは1断面当り4箇所を固定する。
1交差箇所につき、上下1箇所ずつ金具で固定

スペーサー



20-D13 X 300

番号	本数	l	L
1	4	488	1180
2	4	847	1540
3	2	937	1630
平均長			1410

鉄筋質量表

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
P1	D32	10500	20	6.23	65.42	1308	
P2	D32	6500	20	6.23	40.50	810	
P3	D25	4900	66	3.98	19.50	1287	○
P4	D13	1410	10	0.995	1.40	14	← 平均長
						3419 kg	
合計				2118 kg × 8本 =	16944kg		
				1287 kg × 8本 =	10296kg		
				14 kg × 8本 =	112kg		
総質量				3419 kg × 8本 =	27352kg		

注意) コンクリート強度 $\sigma_{ck}=24N/mm^2$ (呼び強度 $\sigma_{ck}=30N/mm^2$)
鉄筋の材質は全てSD345である。

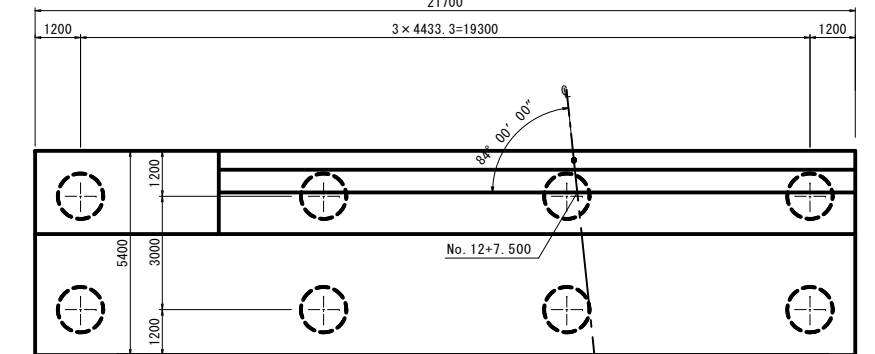
補強リング、固定金具数量表 (杭1本当り)

種別	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
形鋼 L6×50×50	2510	5	4.43	11.12	56	補強リング
Uボルト	—	100	—	—	—	主鉄筋と補強リングの固定

スペーサー固定金具数量表 (杭1本当り)

種別	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
Uボルト	—	40	—	—	—	スペーサーと主鉄筋の固定
平鋼 30×4	80	40	0.942	0.075	3	Uボルト固定用

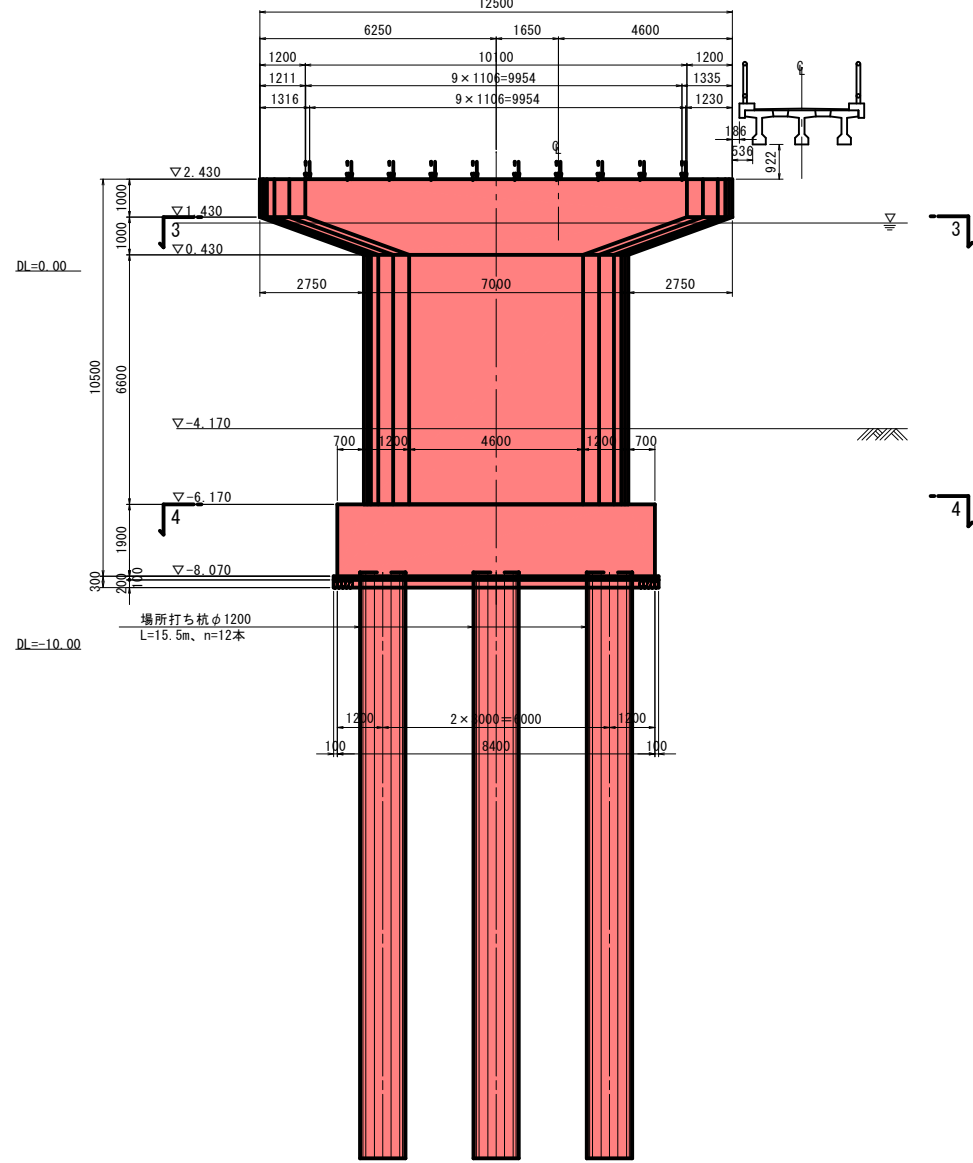
配置図



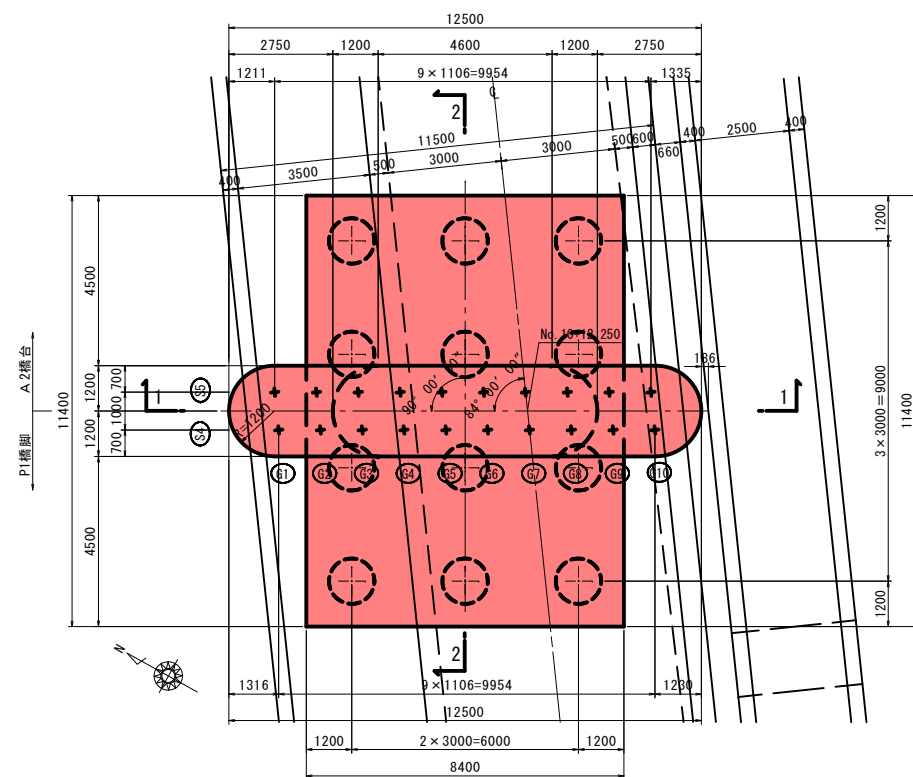
実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	A2橋台場所打ち杭配筋図
縮尺	図示
図面	全33葉 第11号
発注機関	熊本県 水俣市

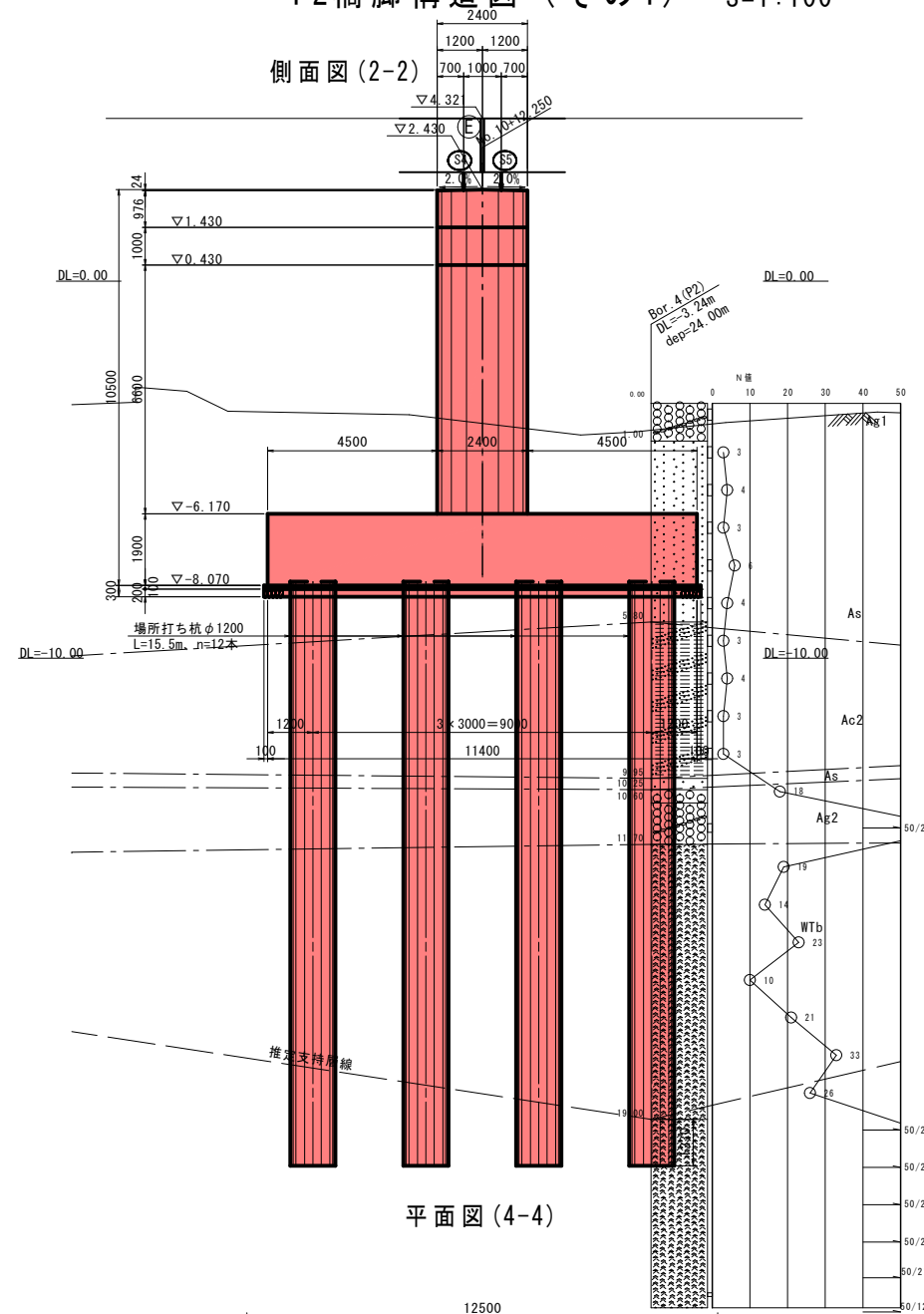
正面図(1-1)



平面図(3-3)



P2橋脚構造図(その1) S=1:100



平面図(4-4)

P2橋脚下部工座標値

番号	X	Y
道路中心	(CL)	-86990.5717 -55949.2370
フーチング四隅	①	-86988.2017 -55957.0602
	②	-86995.5532 -55952.9962
	③	-86982.6863 -55947.0832
	④	-86990.0377 -55943.0192
場所打ち杭中心	⑤	-86988.6713 -55955.4294
	⑥	-86991.2969 -55953.9780
	⑦	-86993.9224 -55952.5265
	⑧	-86987.2199 -55952.8039
	⑨	-86989.8454 -55951.3525
	⑩	-86992.4709 -55949.9010
	⑪	-86985.7685 -55950.1784
	⑫	-86988.3940 -55948.7269
	⑬	-86991.0195 -55947.2755
	⑭	-86984.3170 -55947.5529
	⑮	-86986.9426 -55946.1014
	⑯	-86989.5681 -55944.6500

使用材料

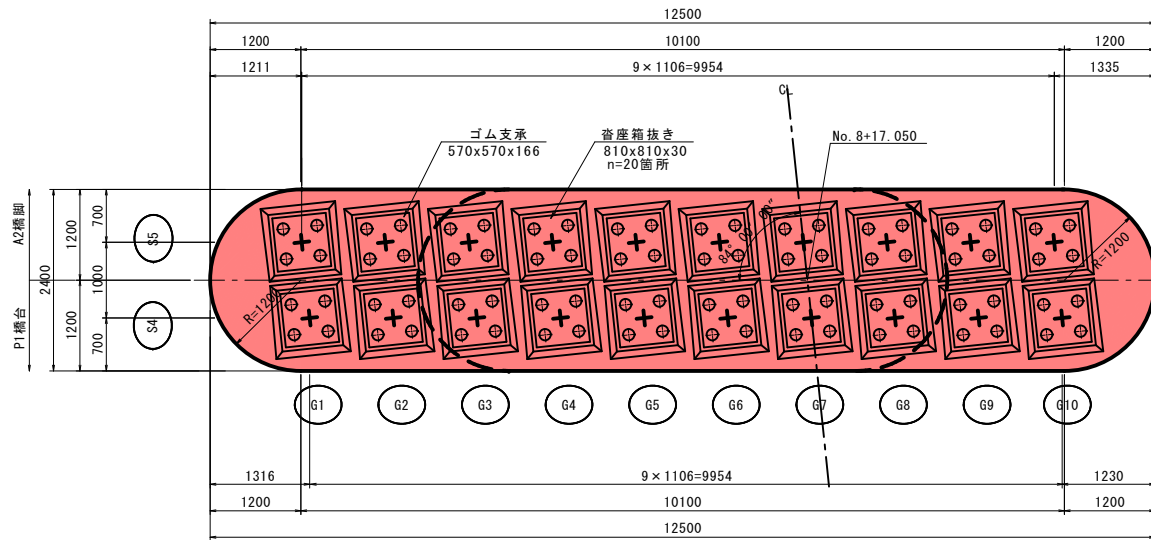
躯体	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
フーチング	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	18N/mm ²
杭	30N/mm ² (呼び強度)
鉄筋	SD345

実施設計

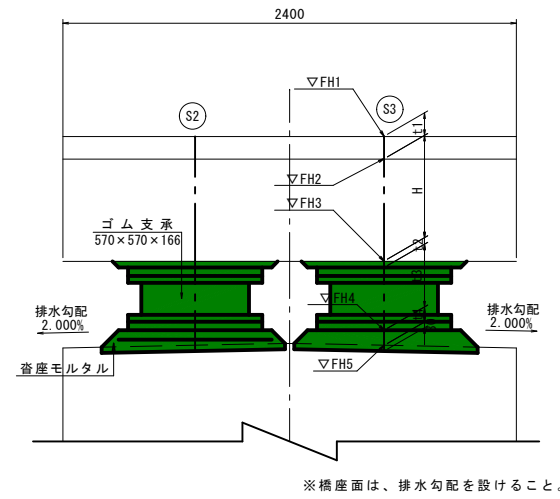
工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	P2橋脚構造図(その1)
縮尺	図示
図面	全33葉 第12号
発注機関	熊本県 水俣市

P2橋脚構造図（その2） S=1:100

沓配置平面図 S=1:50



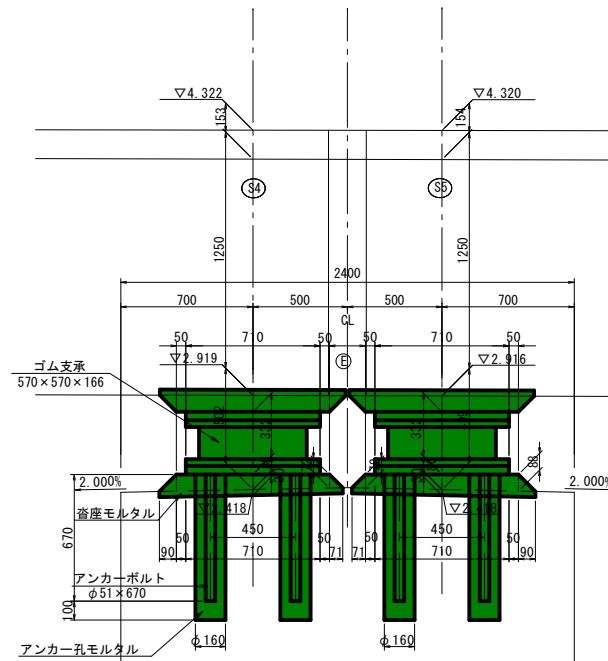
支承部 S=1:20



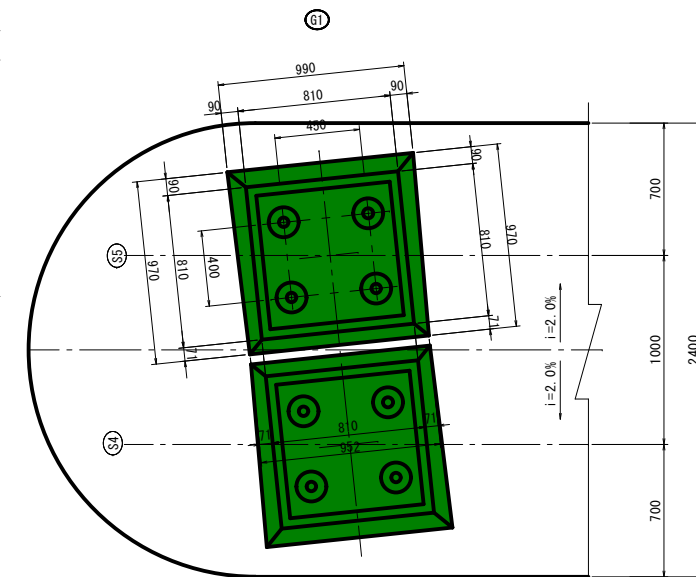
構造高表

支承位置	S4支点 (P1橋台側)			S5支点 (A2橋脚側)		
	G1	CL	G10	G1	CL	G10
橋面計画高 FH1	4.353	4.322	4.257	4.351	4.320	4.255
舗装厚 t1	0.183	0.153	0.088	0.184	0.154	0.089
桁天端高 FH2	4.170	4.169	4.169	4.167	4.166	4.166
桁高 H	1.250	1.250	1.250	1.250	1.250	1.250
桁下高 FH3	2.920	2.919	2.919	2.917	2.916	2.916
シアー厚 t2	0.090	0.090	0.090	0.087	0.087	0.087
支承厚 t3	0.332	0.332	0.332	0.332	0.332	0.332
沓座天端 FH4	2.498	2.498	2.498	2.498	2.498	2.498
沓座厚 t4	0.080	0.080	0.080	0.080	0.080	0.080
下部工天端 FH5	2.418	2.418	2.418	2.418	2.418	2.418

支承部詳細図 S=1:20
(橋軸方向)



モルタル平面図 S=1:20



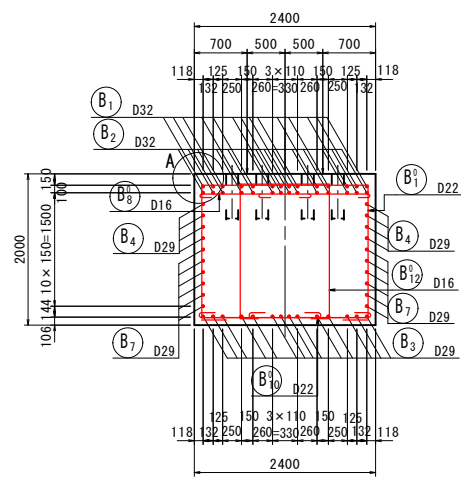
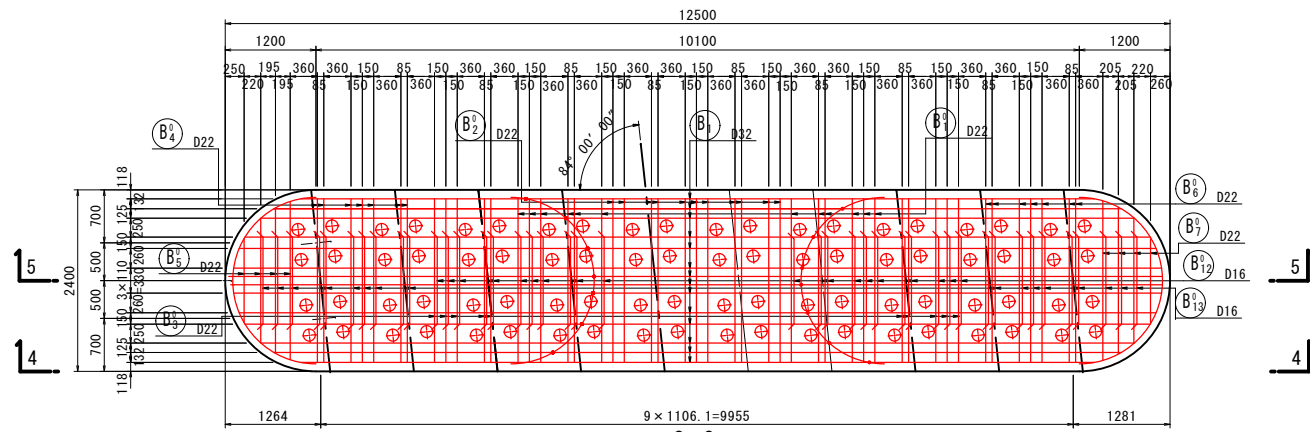
実施設計

工事名	幸橋下部工新設（その2）工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地内
図面種類	P2橋脚構造図（その2）
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 13 号
発注機関	熊本県 水俣市

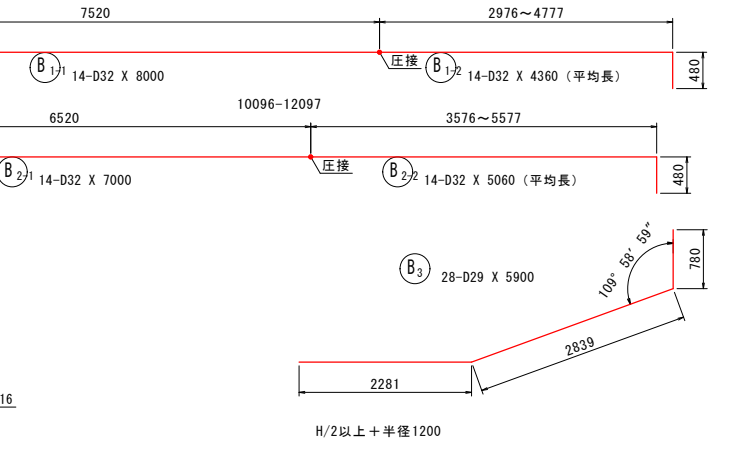
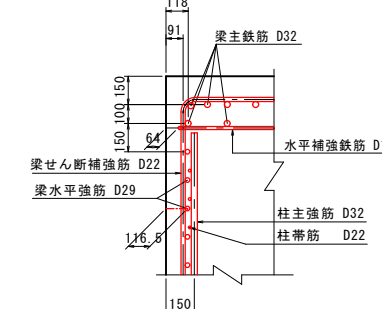
P2橋脚配筋図(その1) S=1:50

10496-12300

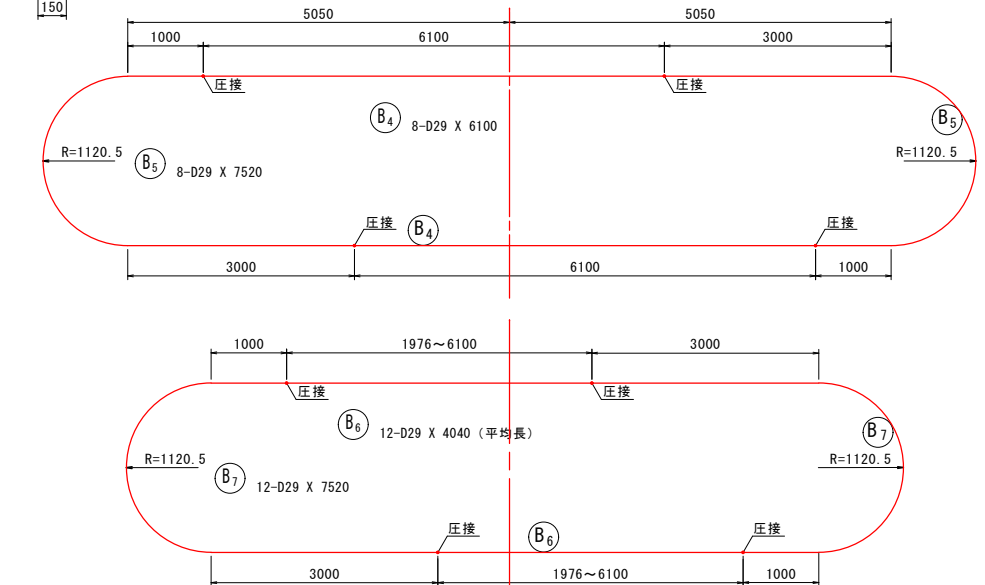
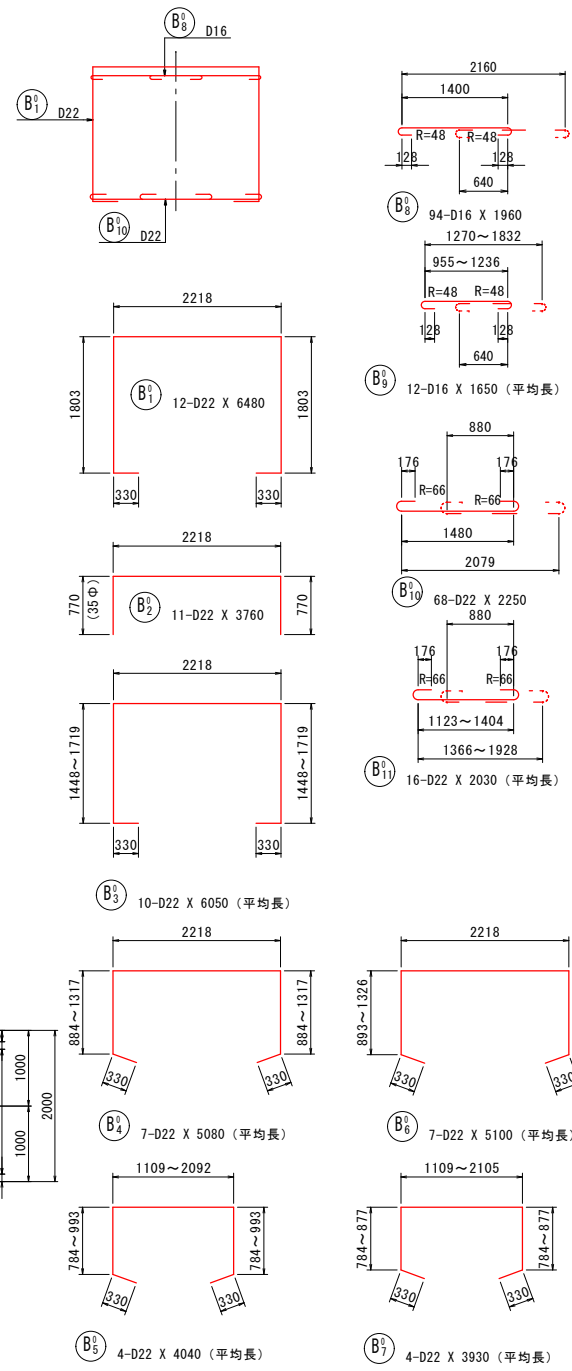
6-6



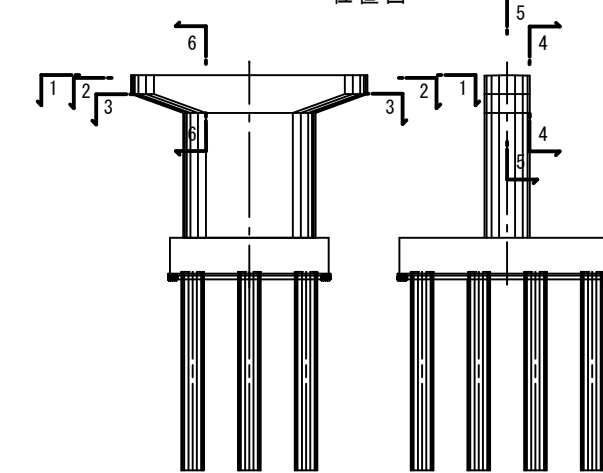
A部かぶり詳細図 S=1:20



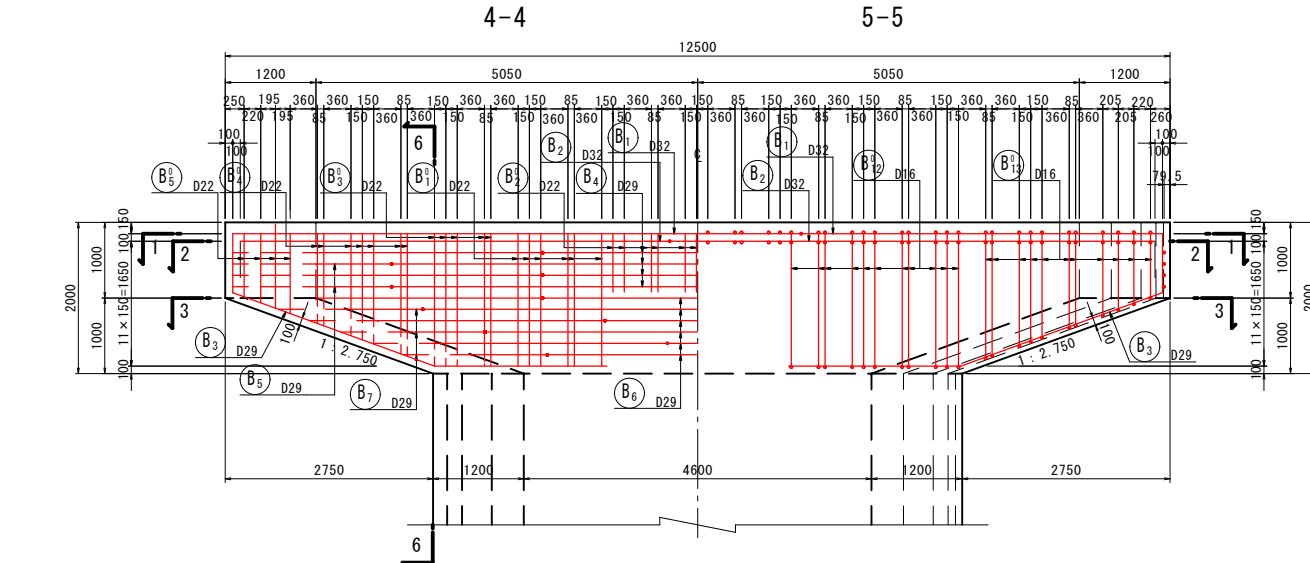
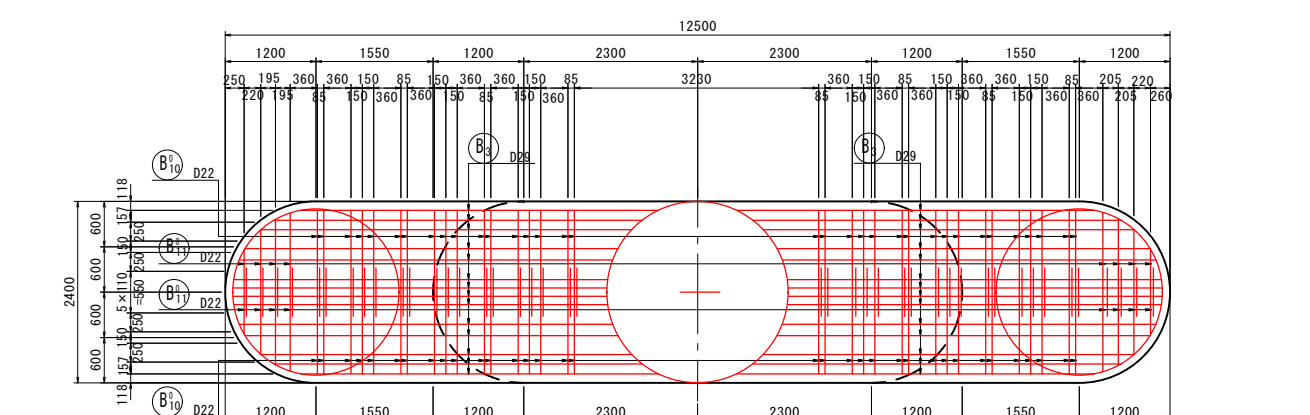
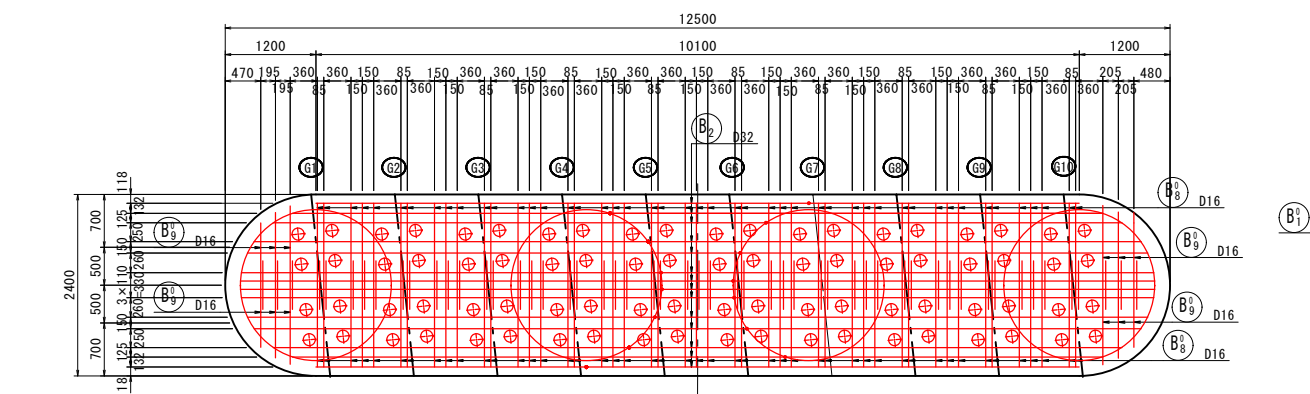
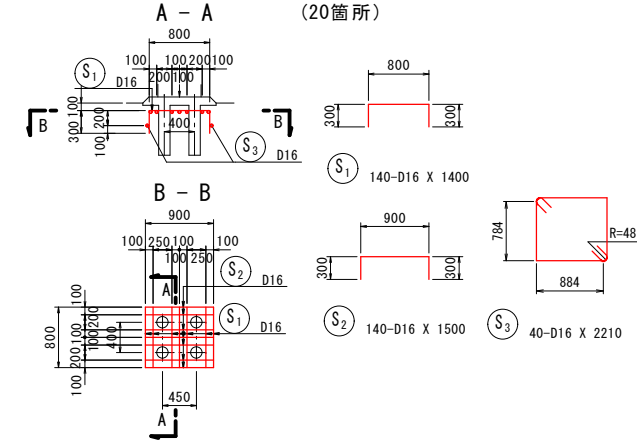
せん断補強鉄筋組立図



位置図



沓座配筋図 (20箇所)

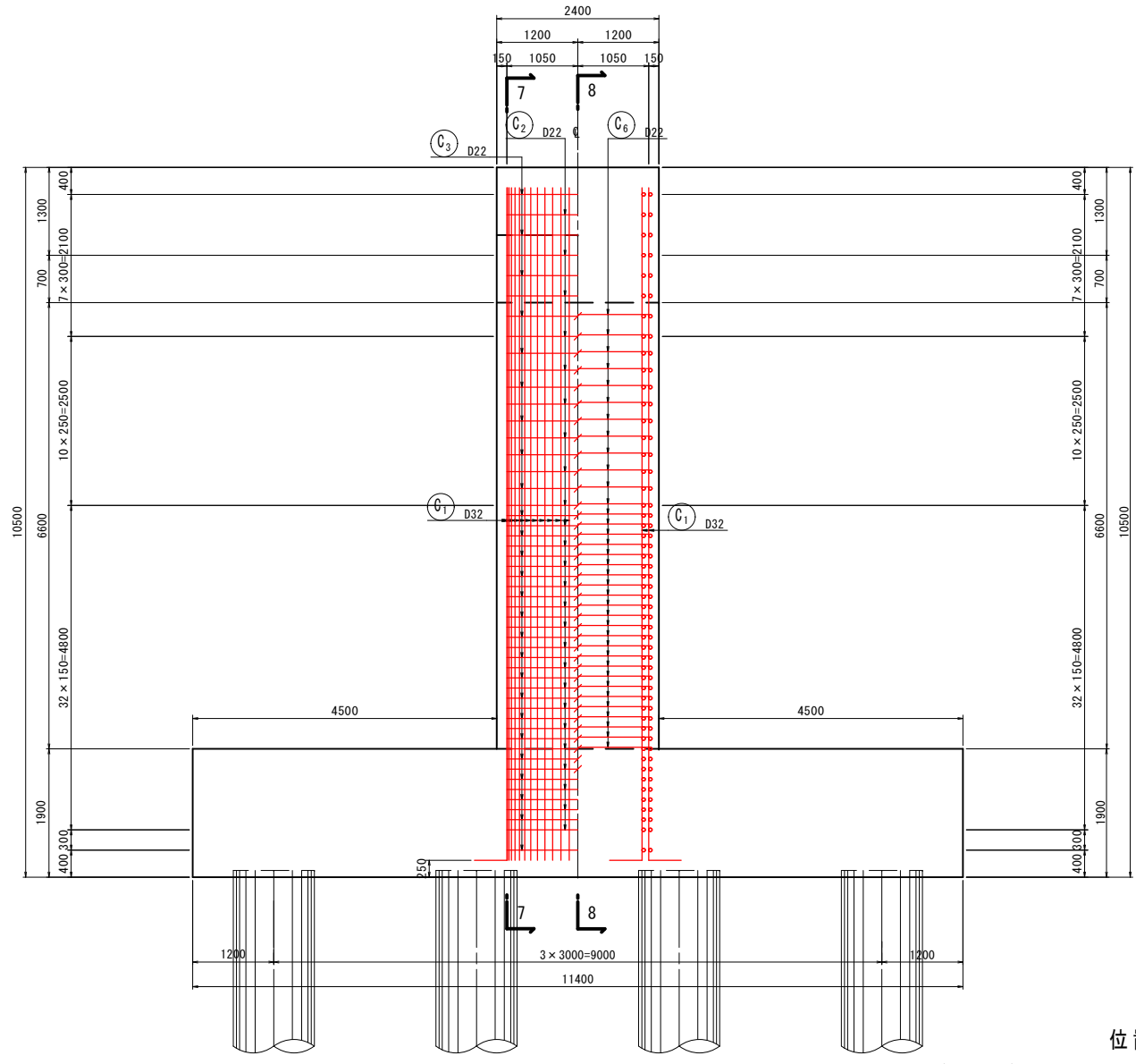
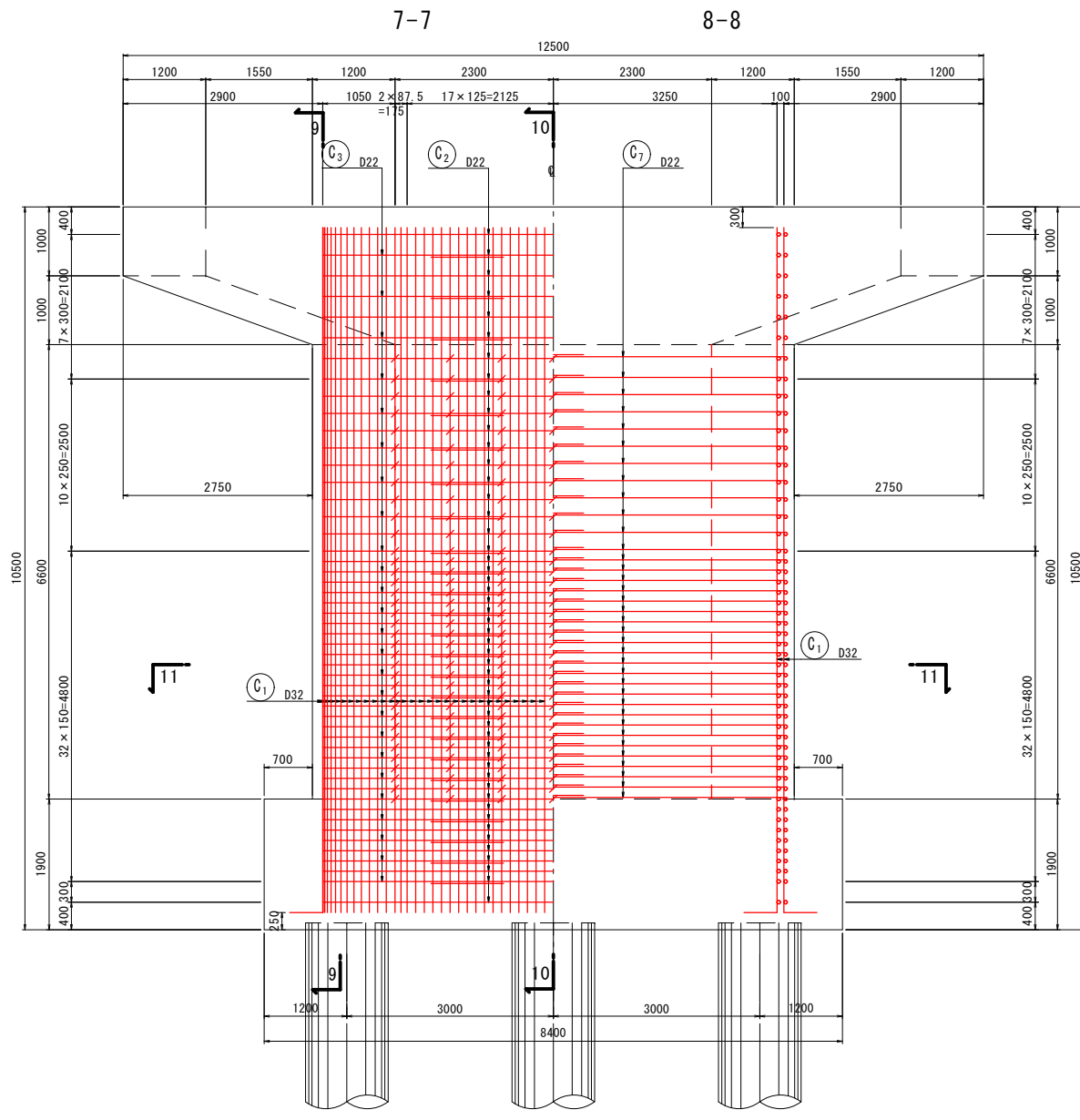


実施設計

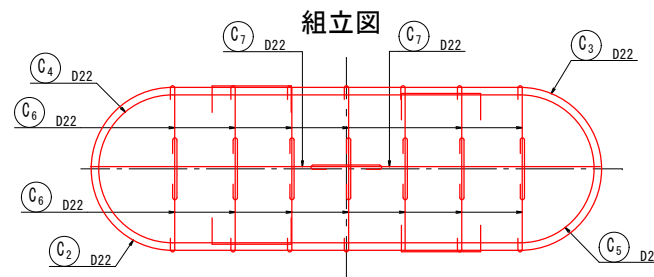
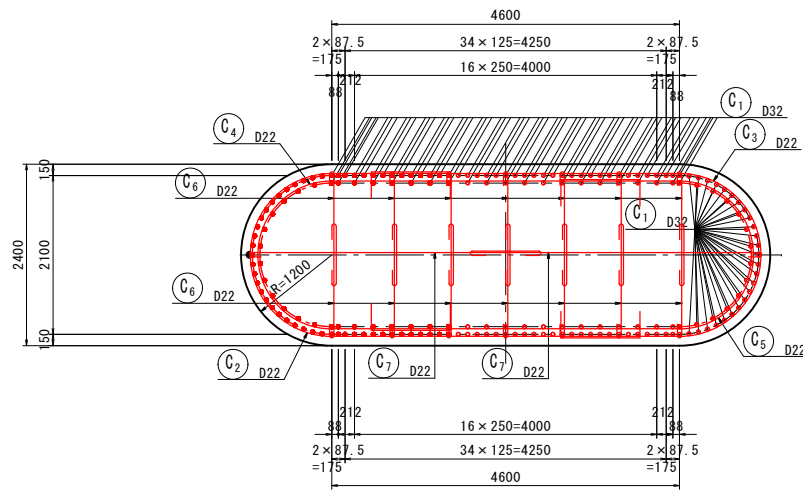
工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	P2橋脚配筋図(その1)
縮尺	図示
図面	全33葉 第14号
発注機関	熊本県 水俣市

P2橋脚配筋図(その2) S=1:50

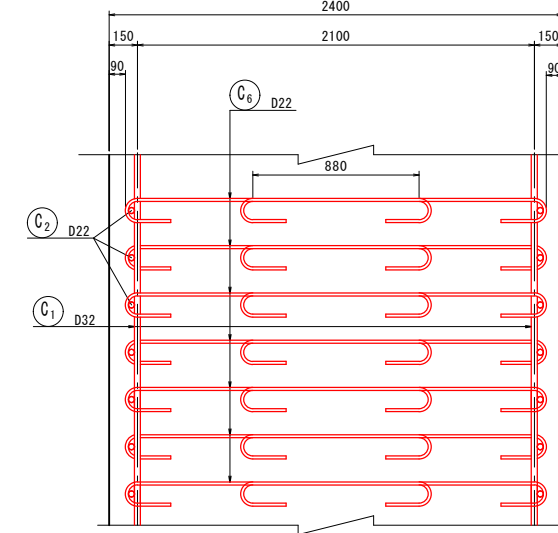
9-9 10-10



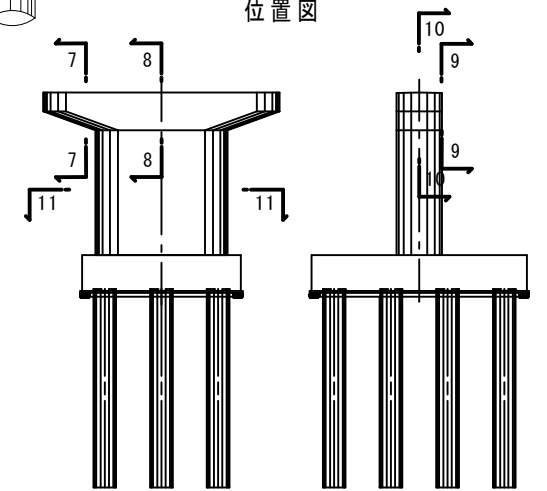
11-11



かぶり詳細図 S=1:20



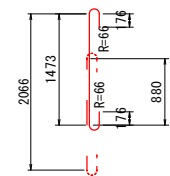
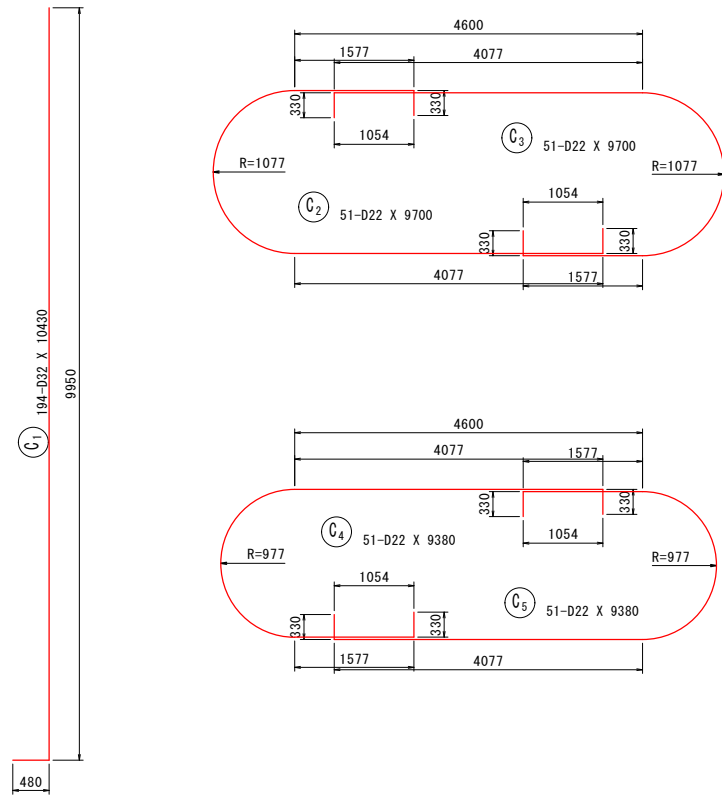
位置図



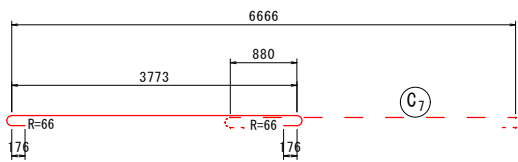
実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	P2橋脚配筋図(その2)
縮尺	図示
図面	全33葉 第15号
発注機関	熊本県 水俣市

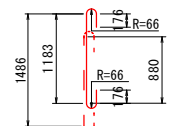
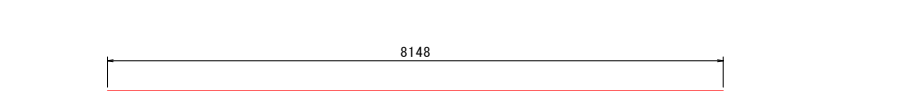
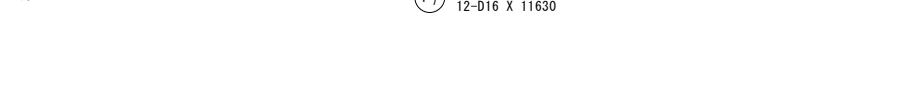
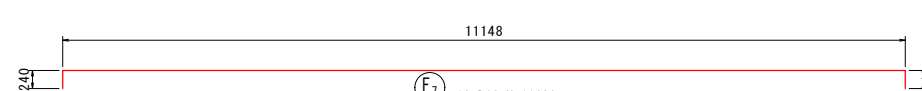
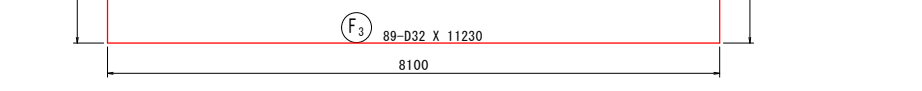
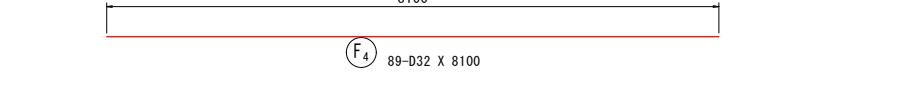
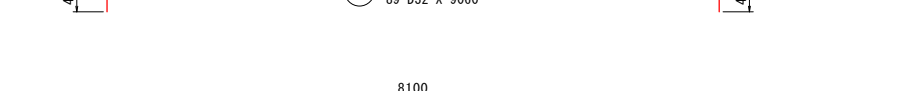
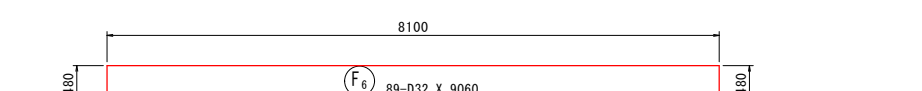
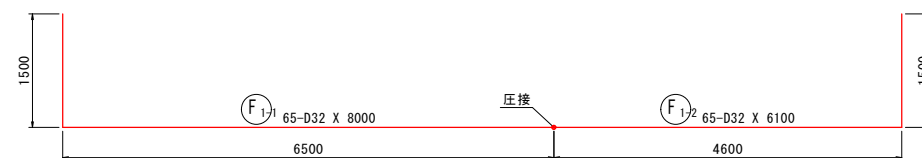
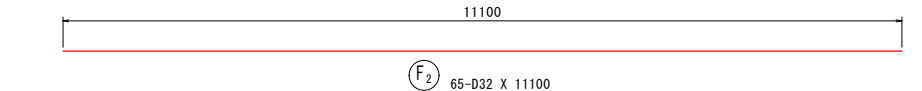
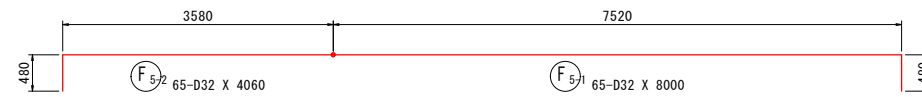
P2橋脚配筋図(その4) S=1:50



C6 504-D22 X 2240



C7 72-D22 X 4540



F9 1108-D22 X 1950

鉄筋質量表

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
B 1-1	D32	8000	14	6.23	49.84	698	(14)
B 1-2	D32	4360	14	6.23	27.16	380	(平均長)
B 2-1	D32	7000	14	6.23	43.61	611	(14)
B 2-2	D32	5060	14	6.23	31.52	441	(平均長)
B 3	D29	5900	28	5.04	29.74	833	
B 4	D29	6100	8	5.04	30.74	246	
B 5	D29	7520	8	5.04	37.90	303	(16)
B 6	D29	4040	12	5.04	20.36	244	(平均長)
B 7	D29	7520	12	5.04	37.90	455	(24)
4211 kg							
B 0 1	D22	6480	12	3.04	19.70	236	
B 0 2	D22	3760	11	3.04	11.43	126	
B 0 3	D22	6050	10	3.04	18.39	184	(平均長)
B 0 4	D22	5080	7	3.04	15.44	108	(平均長)
B 0 5	D22	4040	4	3.04	12.28	49	(平均長)
B 0 6	D22	5100	7	3.04	15.50	109	(平均長)
B 0 7	D22	3930	4	3.04	11.95	48	(平均長)
B 0 8	D16	1960	94	1.56	3.06	288	
B 0 9	D16	1650	12	1.56	2.57	31	(平均長)
B 0 10	D22	2250	68	3.04	6.84	465	
B 0 11	D22	2030	16	3.04	6.17	99	(平均長)
B 0 12	D16	5270	22	1.56	8.22	181	
B 0 13	D16	4240	20	1.56	6.61	132	(平均長)
2056 kg							
C 1	D32	10430	194	6.23	64.98	12606	
C 2	D22	9700	51	3.04	29.49	1504	
C 3	D22	9700	51	3.04	29.49	1504	
C 4	D22	9380	51	3.04	28.52	1455	
C 5	D22	9380	51	3.04	28.52	1455	
C 6	D22	2240	504	3.04	6.81	3432	
C 7	D22	4540	72	3.04	13.80	994	
22950 kg							
F 1-1	D32	8000	65	6.23	49.84	3240	
F 1-2	D32	6100	65	6.23	38.00	2470	(65)
F 2	D32	11100	65	6.23	69.15	4495	
F 3	D32	11230	89	6.23	69.96	6226	
F 4	D32	8100	89	6.23	50.46	4491	
F 5-1	D32	8000	65	6.23	49.84	3240	
F 5-2	D32	4060	65	6.23	25.29	1644	(65)
F 6	D32	9060	89	6.23	56.44	5023	
F 7	D16	11630	12	1.56	18.14	218	
F 8	D16	8150	12	1.56	12.71	153	
F 9	D22	1950	1108	3.04	5.93	6570	
37770 kg							
S 1	D16	1400	140	1.56	2.18	305	
S 2	D16	1500	140	1.56	2.34	328	
S 3	D16	2210	40	1.56	3.45	138	
771 kg							
(圧接箇所)							
合計 D32				45565 kg	(158)		
D29				2081 kg	(40)		
D22				18338 kg			
D16				1774 kg			
総質量				67758 kg	(198)		

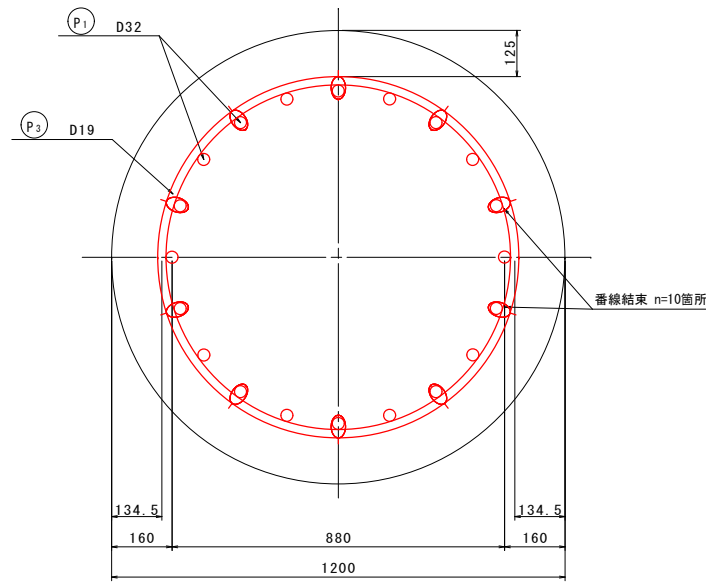
※コンクリート強度を $f_{ck}=24\text{N/mm}^2$
鉄筋の材質は全て S3345 である。

実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	P2橋脚配筋図(その4)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 17 号
発注機関	熊本県 水俣市

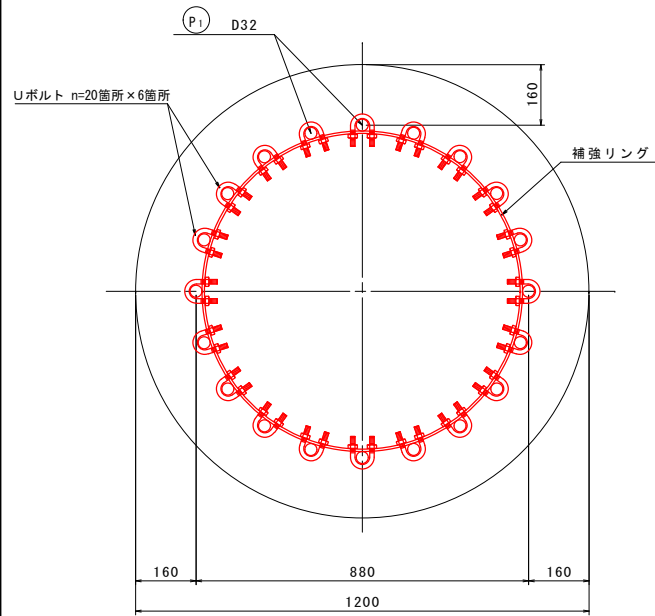
P2橋脚場所打ち杭配筋図 (φ1200, 15.500m)

フープ・主筋金具詳細図 S=1:10

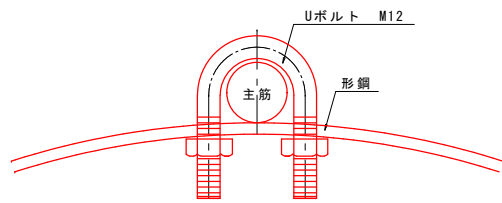


主鉄筋と帯鉄筋は番線結束とする。

補強リングと主筋金具詳細図 S=1:10

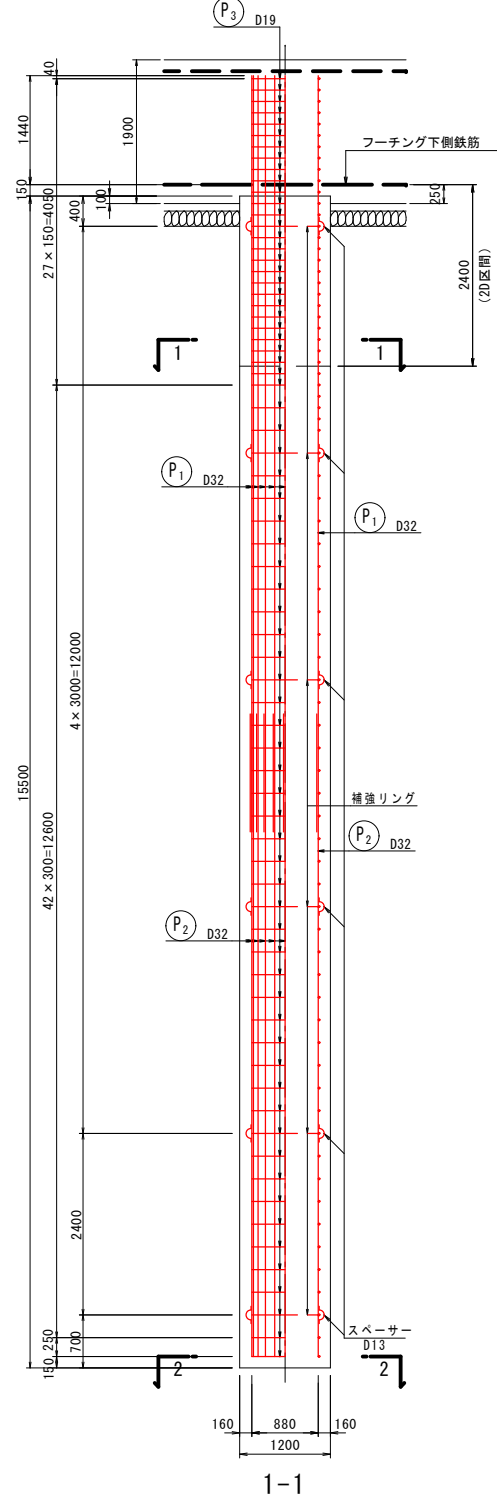


Uボルト詳細図 S=1:2

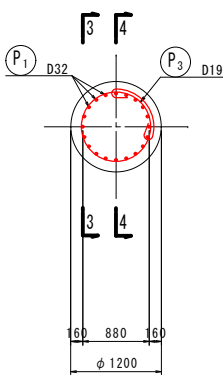


Uボルト又は同等品
主筋と補強リングは、全数金具で固定

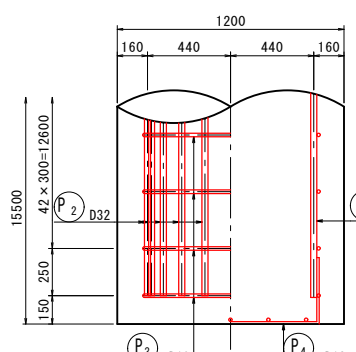
3-3 4-4 S=1:50



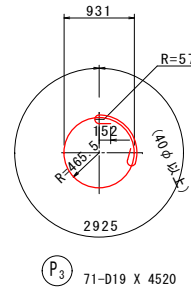
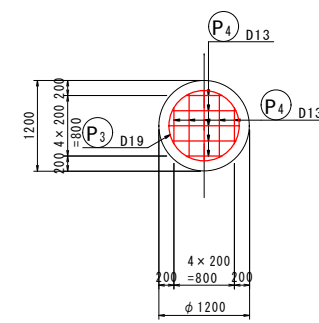
1-1



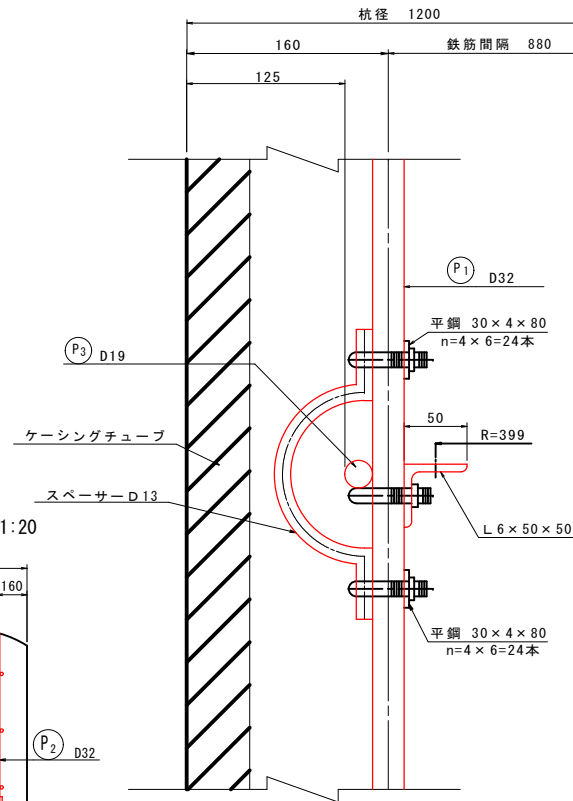
杭先端詳細図 S=1:20



2-2

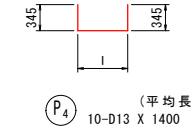


スペーサー参考図 S=1:3



スペーサーは1断面当り4箇所を固定する。
1交差箇所につき、上下1箇所ずつ金具で固定

スペーサー



24-D13×300

番号	本数	l	L
1	4	476	1170
2	4	841	1530
3	2	931	1620
平均長	10		1400

鉄筋質量表

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
P1	D32	10000	20	6.23	62.30	1246	
P2	D32	8500	20	6.23	52.96	1059	
P3	D19	4520	71	2.25	10.17	722	○
P4	D13	1400	10	0.995	1.39	14	← 平均長
							3041 kg
				杭1本当り	合計		
合計				D32	2305 kg × 12本 =	27660kg	
				D19	722 kg × 12本 =	8664kg	
				D13	14 kg × 12本 =	168kg	
総質量				3041 kg × 12本 =	36492kg		

注意) コンクリート強度 $\sigma_{ck}=24N/mm^2$ (呼び強度 $\sigma_{ck}=30N/mm^2$)
鉄筋の材質は全てSD345である。

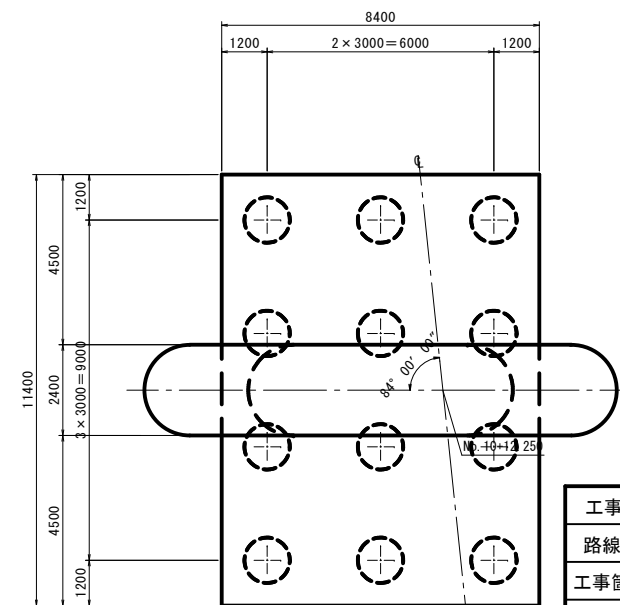
補強リング、固定金具数量表 (杭1本当り)

種別	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
形鋼 L6×50×50	2510	6	4.43	11.12	67	補強リング
Uボルト	—	120	—	—	—	主鉄筋と補強リングの固定

スペーサー固定金具数量表 (杭1本当り)

種別	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
Uボルト	—	48	—	—	—	スペーサーと主鉄筋の固定
平鋼 30×4	80	48	0.942	0.075	4	Uボルト固定用

配置図

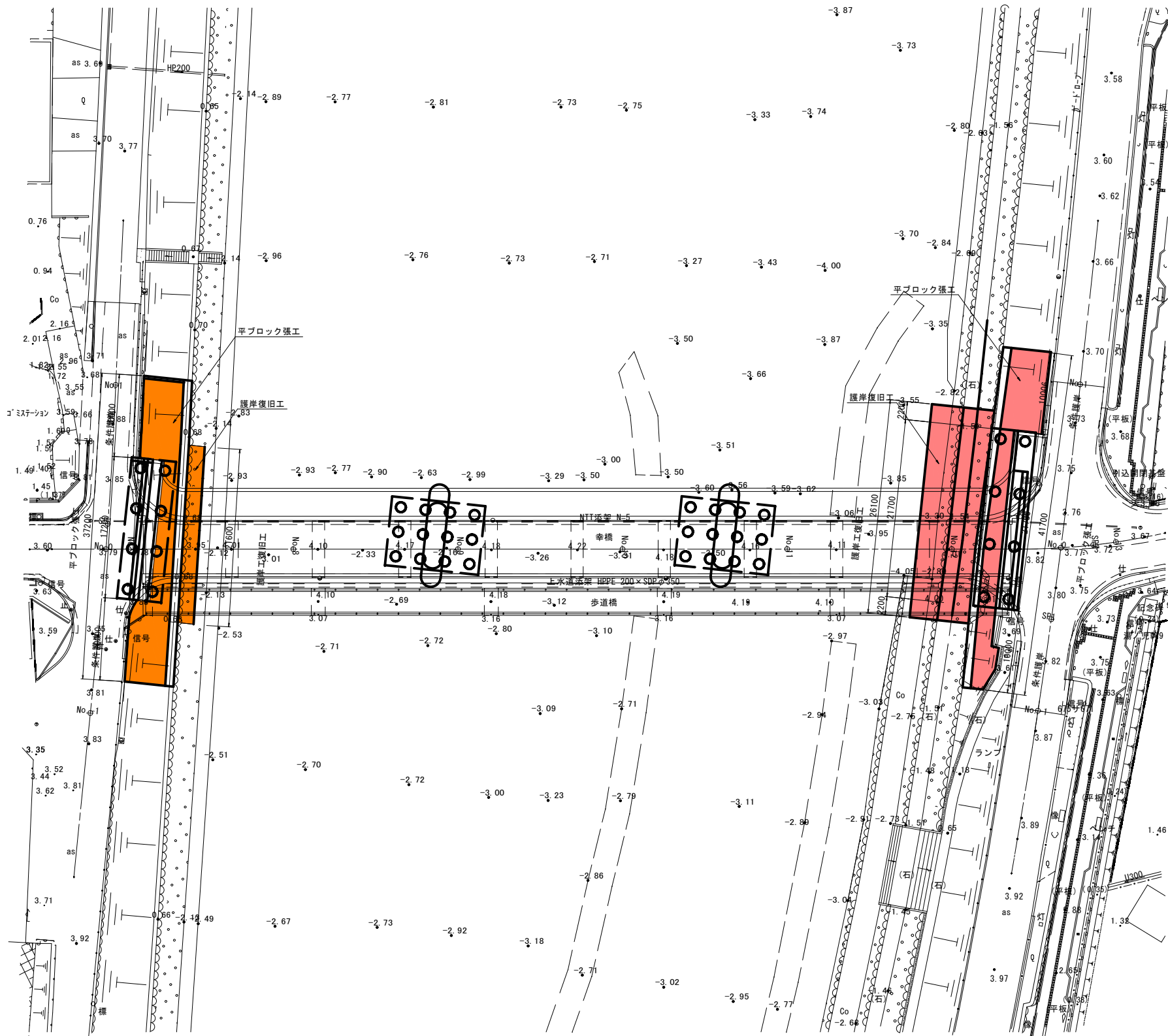


実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地区
図面種類	P2橋脚場所打ち杭配筋図
縮尺	図示
図面	全33葉 第18号
発注機関	熊本県 水俣市

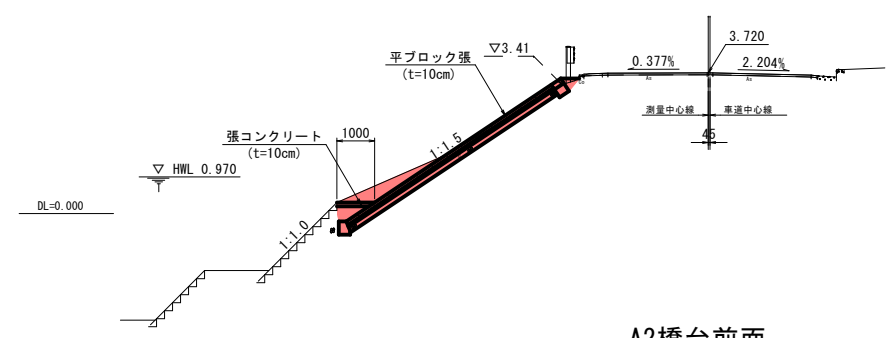
右岸側護岸工詳細図 (その1)

平面図 S=1:300



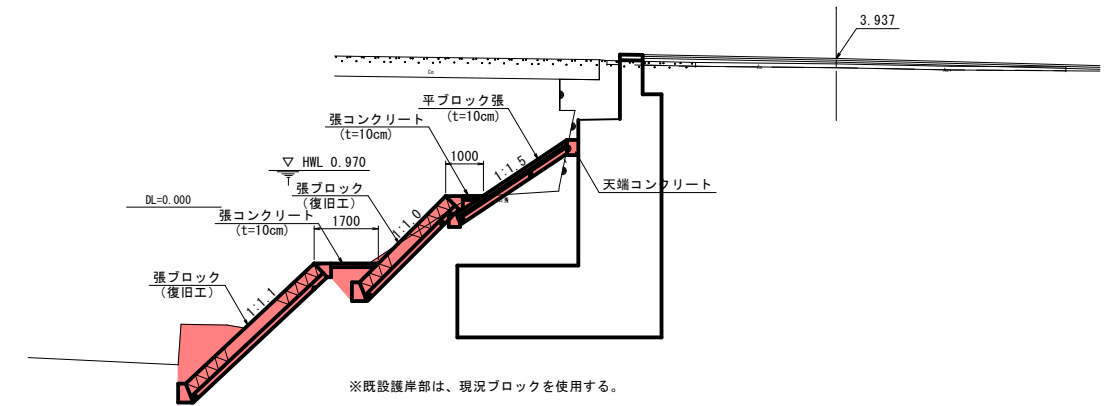
標準横断面 S=1:100

条件護岸下流側
NO.1+3.59
GH=3.72
FH=3.720



A2橋台前面

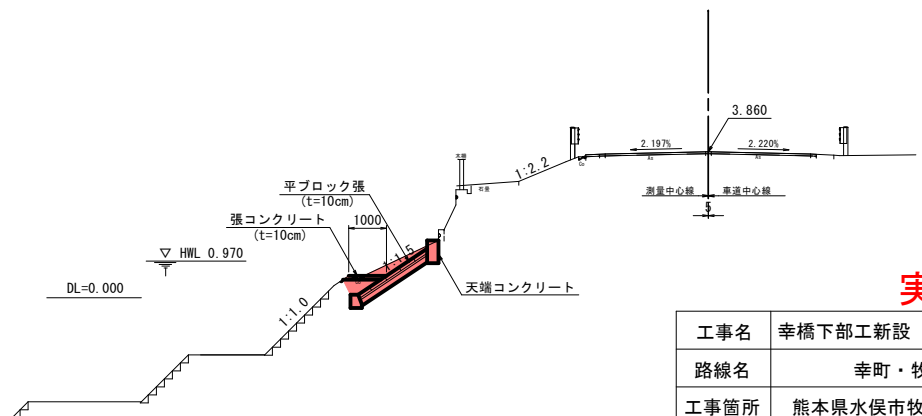
NO.0
GH=3.79
FH=3.937



※既設護岸部は、現況ブロックを使用する。

条件護岸上流側

NO.-1+1.88 上流側
GH=3.86
FH=3.860

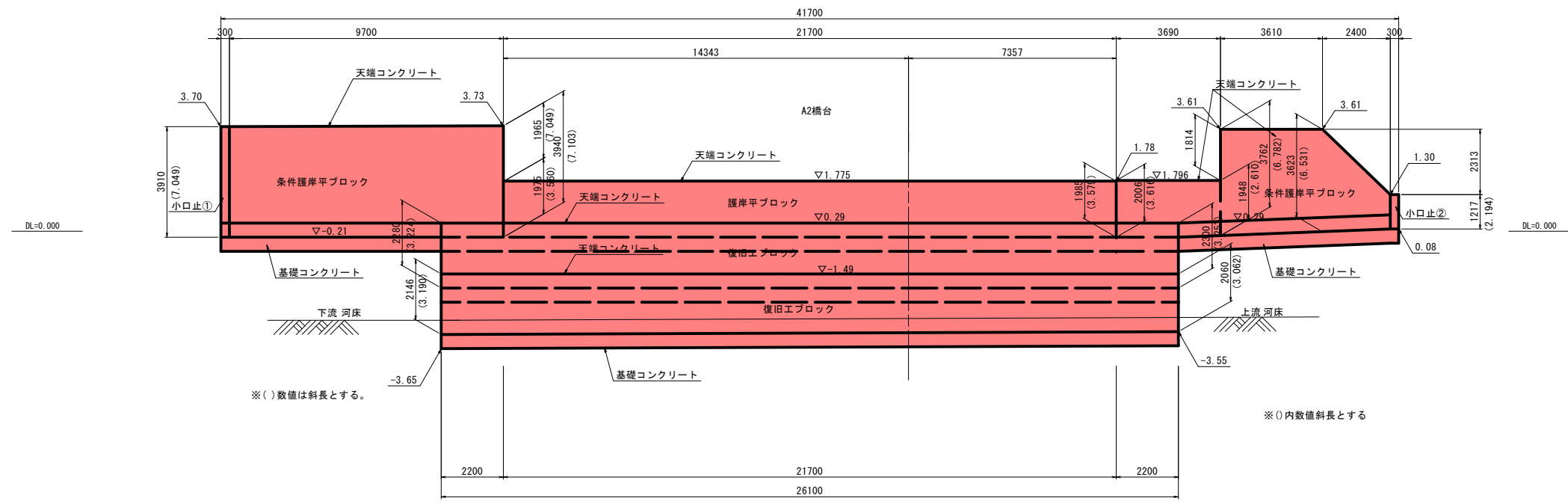


実施設計

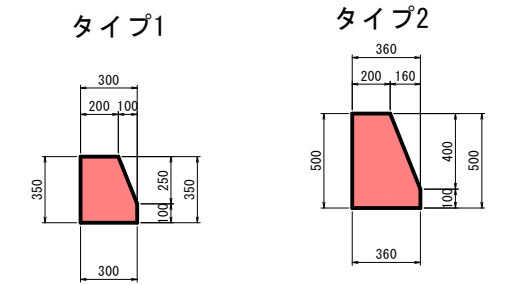
工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	右岸側護岸工詳細図 (その1)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 19 号
発注機関	熊本県 水俣市

右岸側護岸工詳細図 (その2)

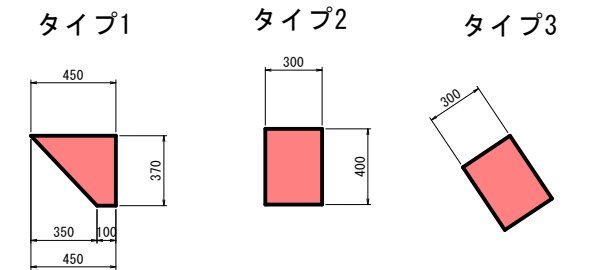
護岸工展開図 S=1:100



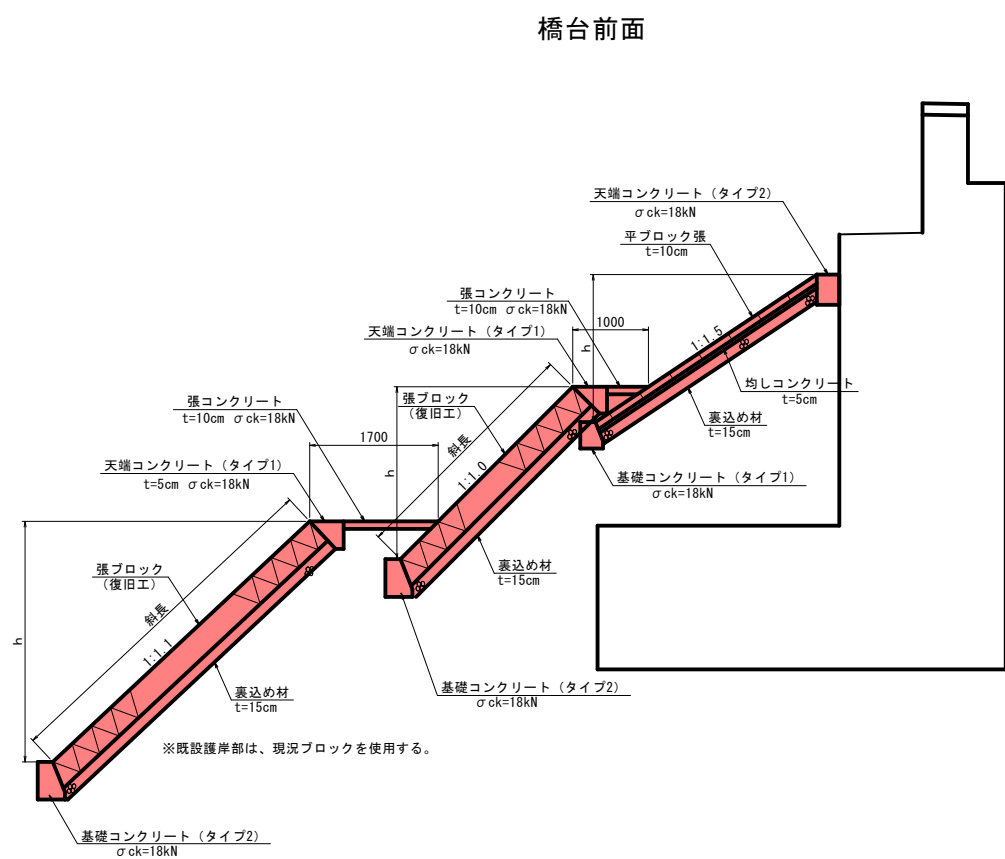
基礎工詳細図 S=1:20



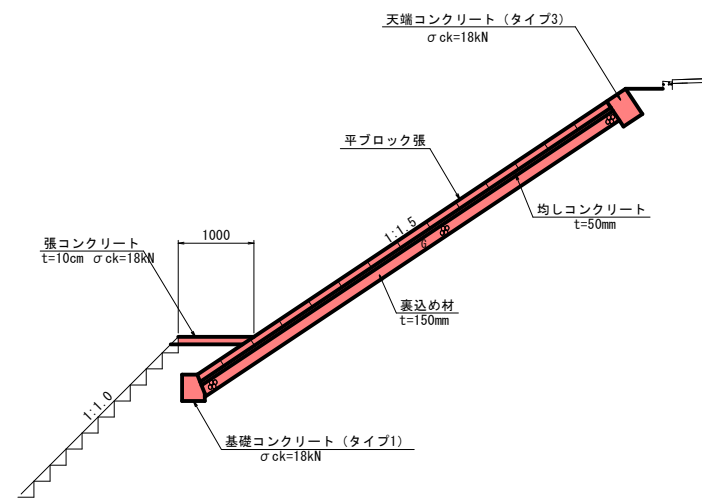
天端コンクリート詳細図 S=1:20



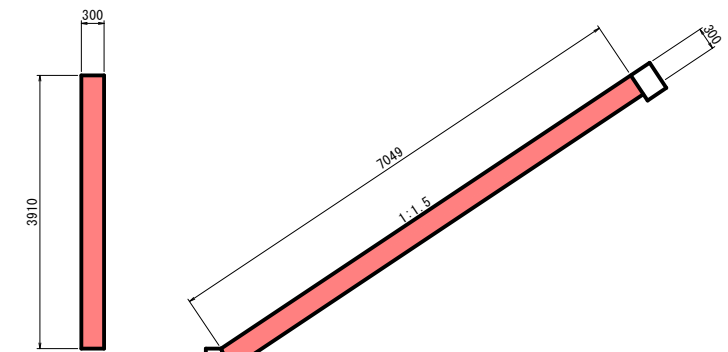
護岸工詳細図 S=1:50



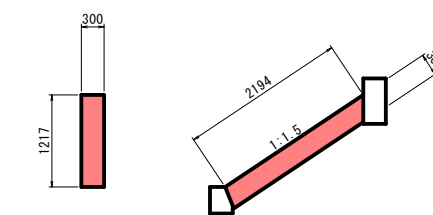
条件護岸



小口止工①



小口止工②



実施設計

工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	右岸側護岸工詳細図 (その2)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 20 号
発注機関	熊本県 水俣市

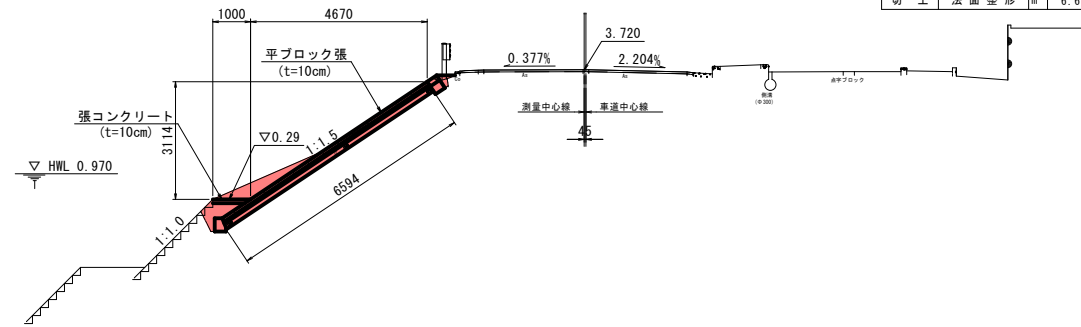
右岸側護岸工詳細図 (その3)

横断面 S=1:100

条件護岸下流側

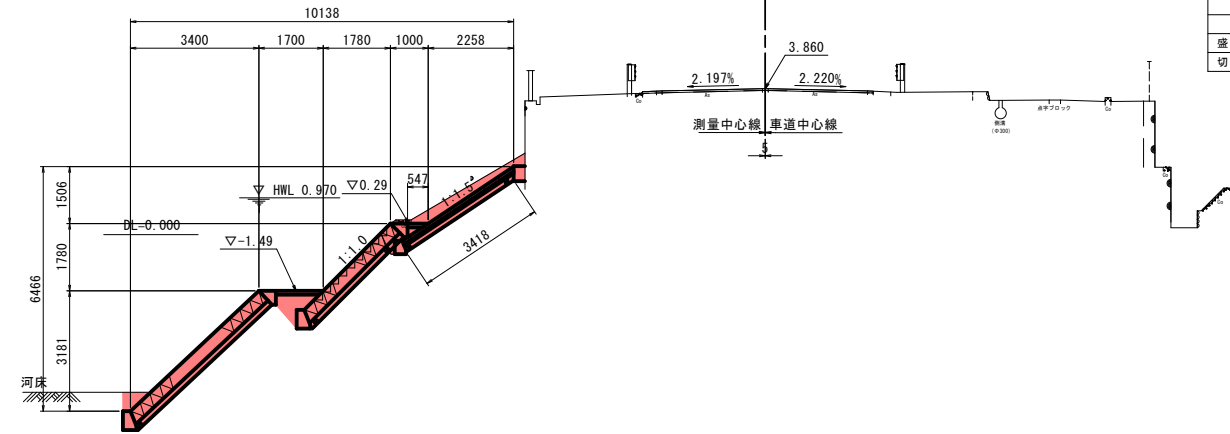
NO. 1+3.6
GH=3.72
FH=3.720

No 1+3.6		
掘削	m2	—
床掘	m2	3.0
埋戻し 小規模	m2	0.4
埋戻し 砕石	m2	—
路体盛土 2.5>#	m2	—
基面整正	m	0.3
盛土 法面整形	m	—
切土 法面整形	m	6.6



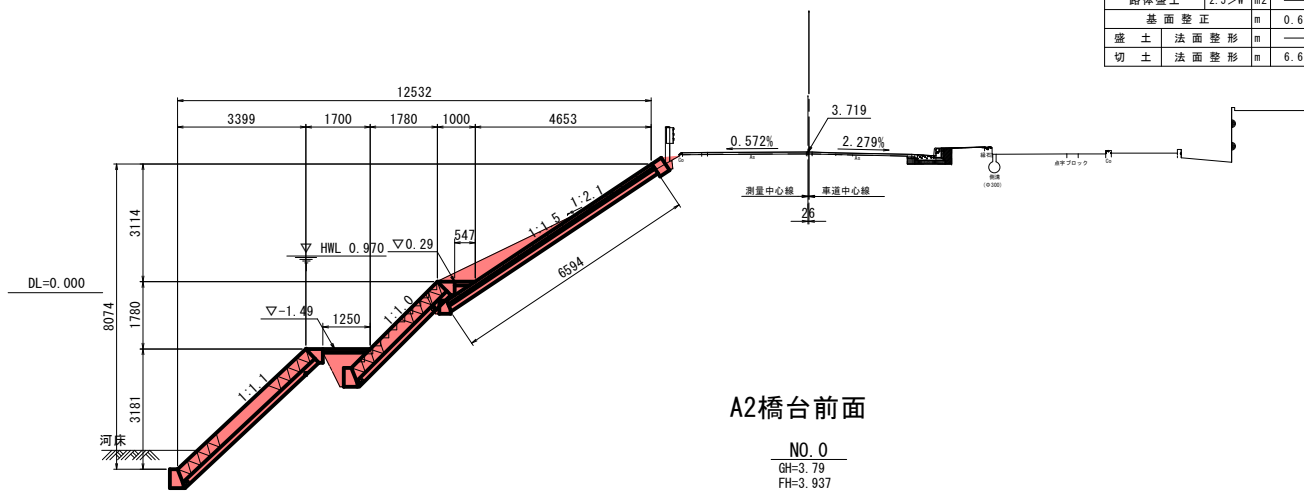
NO. 0-10.3
GH=3.86
FH=3.860

No 0-10.3		
掘削	m2	—
床掘	m2	4.4
埋戻し 小規模	m2	0.1
埋戻し 砕石	m2	—
路体盛土 2.5>#	m2	—
基面整正	m	0.6
盛土 法面整形	m	—
切土 法面整形	m	3.1



No. 0+15.8
GH=3.72
FH=3.719

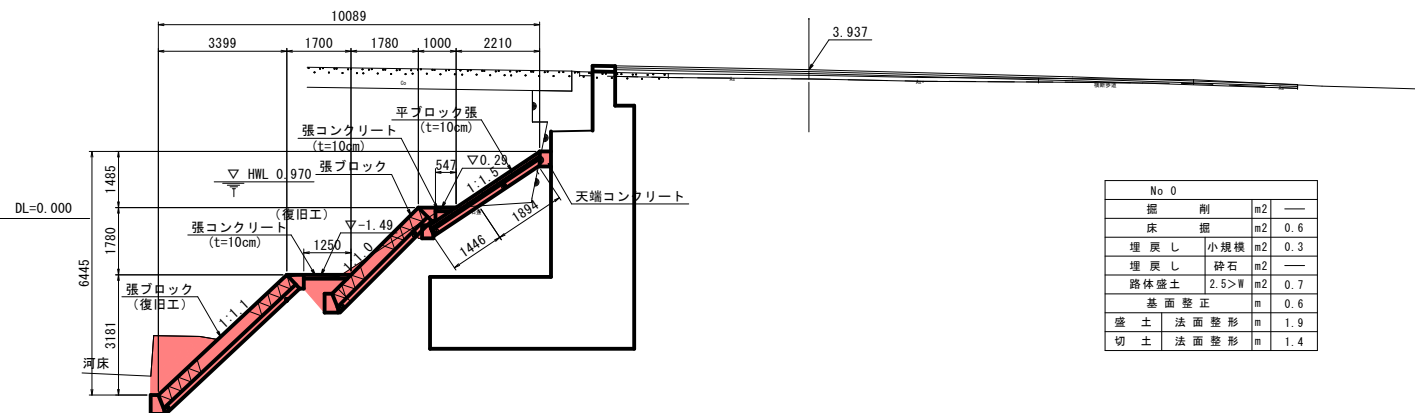
No 0+15.8		
掘削	m2	—
床掘	m2	3.3
埋戻し 小規模	m2	0.1
埋戻し 砕石	m2	—
路体盛土 2.5>#	m2	—
基面整正	m	0.6
盛土 法面整形	m	—
切土 法面整形	m	6.6



A2橋台前面

NO. 0
GH=3.79
FH=3.937

No 0		
掘削	m2	—
床掘	m2	0.6
埋戻し 小規模	m2	0.3
埋戻し 砕石	m2	—
路体盛土 2.5>#	m2	0.7
基面整正	m	0.6
盛土 法面整形	m	1.9
切土 法面整形	m	1.4

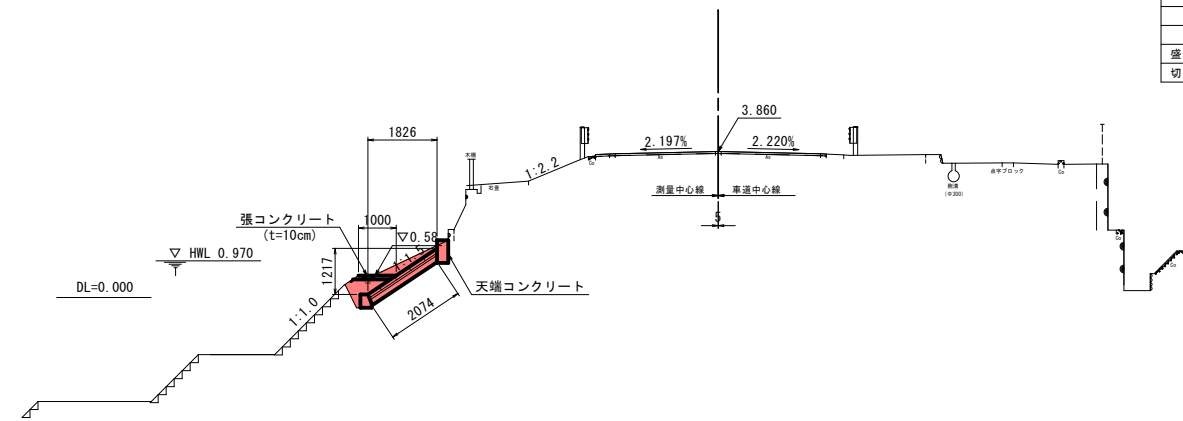


※既設護岸部は、現況ブロックを使用する。

条件護岸上流側

NO. 0-18.1
GH=3.86
FH=3.860

No 0-18.1		
掘削	m2	—
床掘	m2	1.7
埋戻し 小規模	m2	0.4
埋戻し 砕石	m2	—
路体盛土 2.5>#	m2	—
基面整正	m	0.6
盛土 法面整形	m	—
切土 法面整形	m	2.1



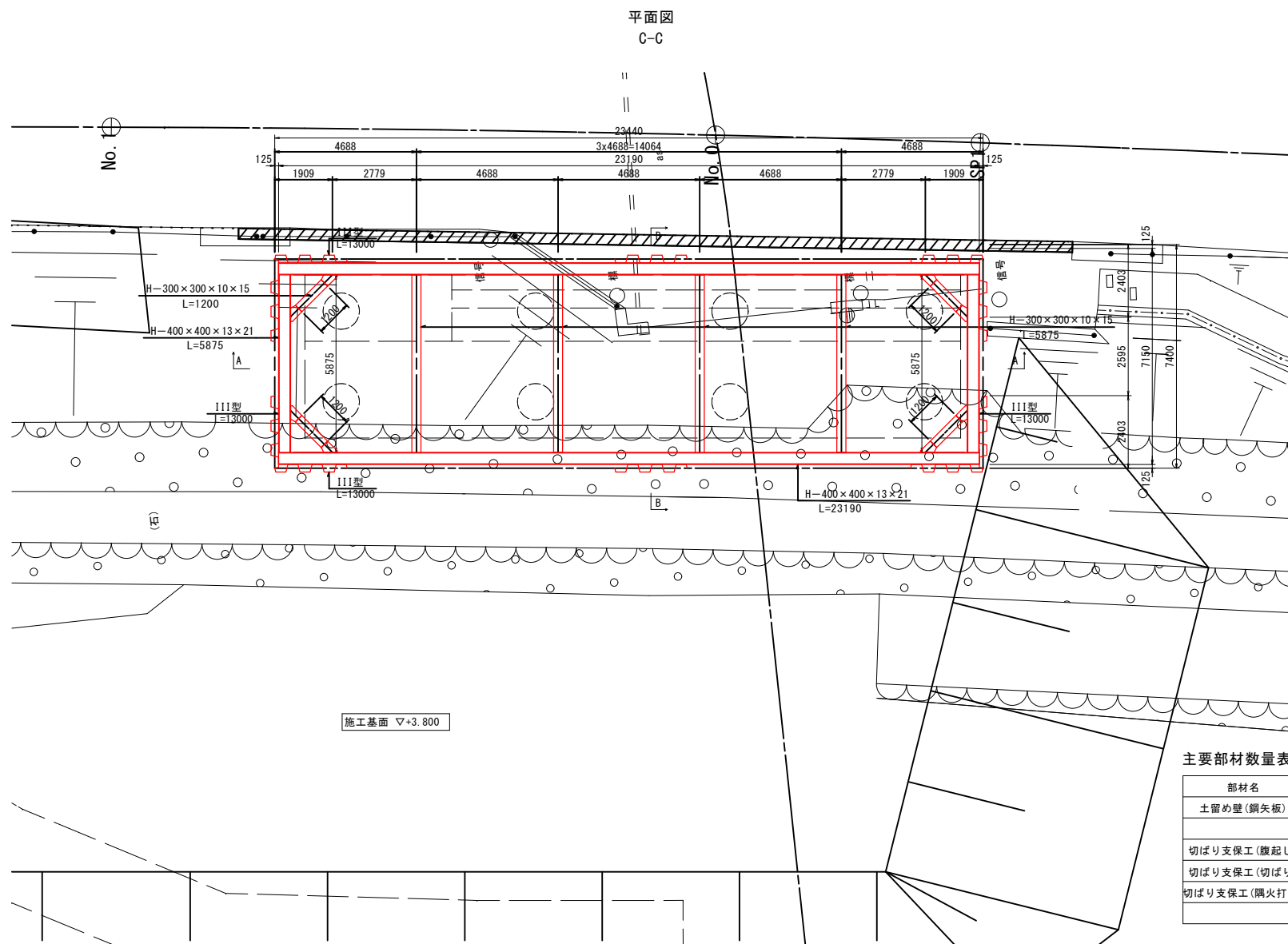
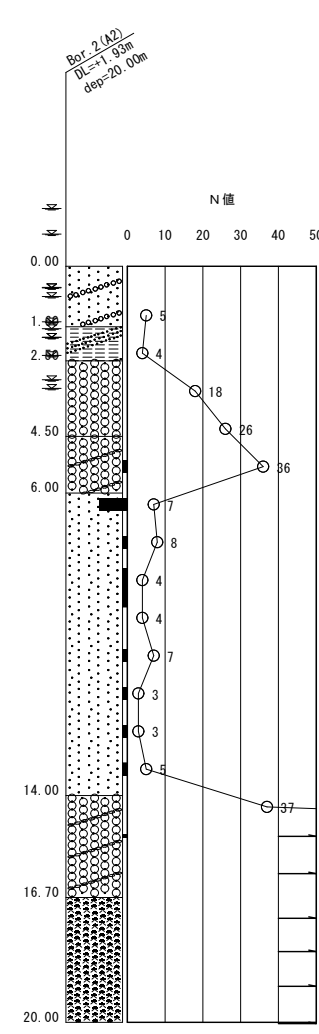
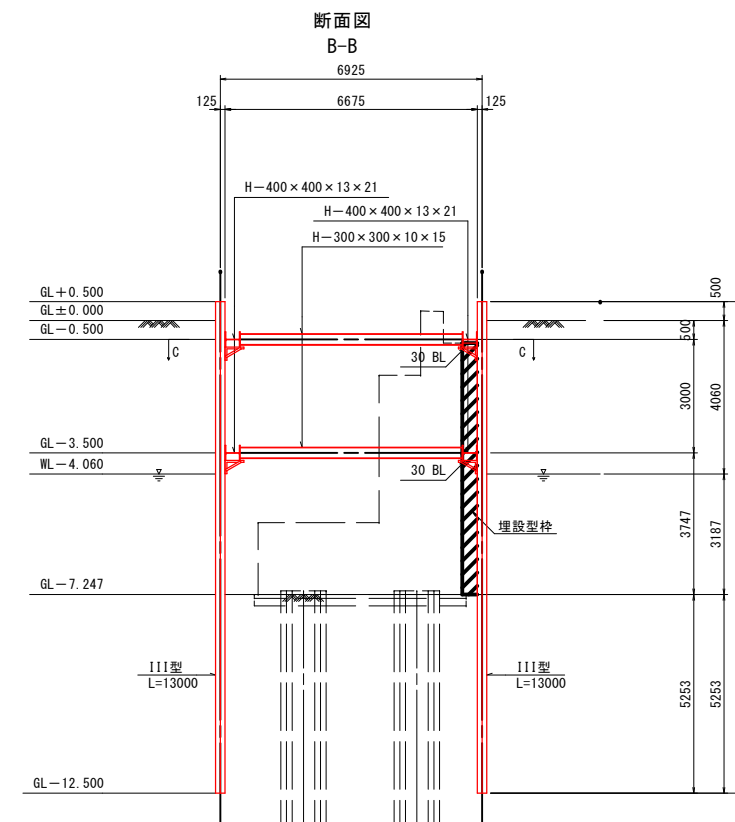
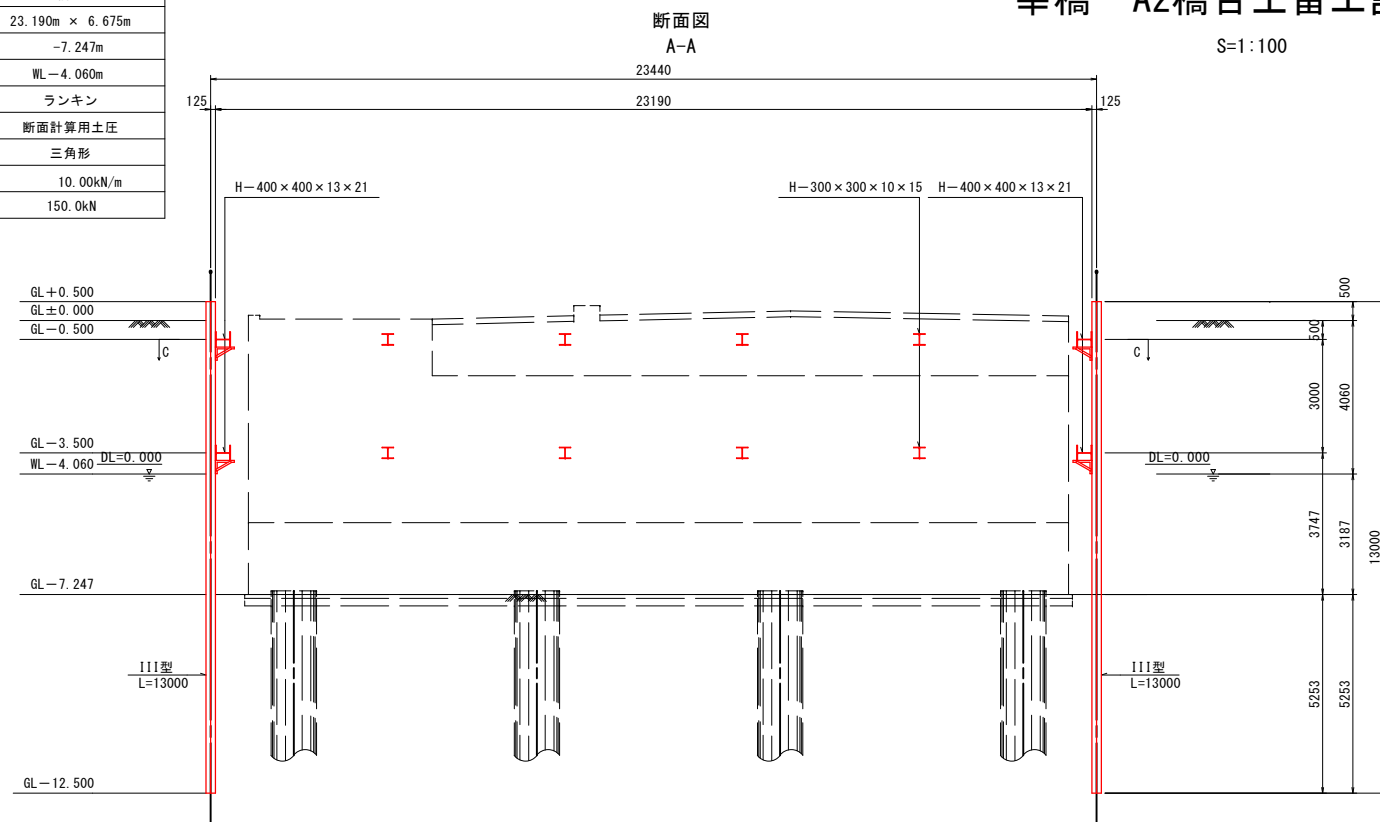
実施設計

工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地内
図面種類	右岸側護岸工詳細図 (その3)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 21 号
発注機関	熊本県 水俣市

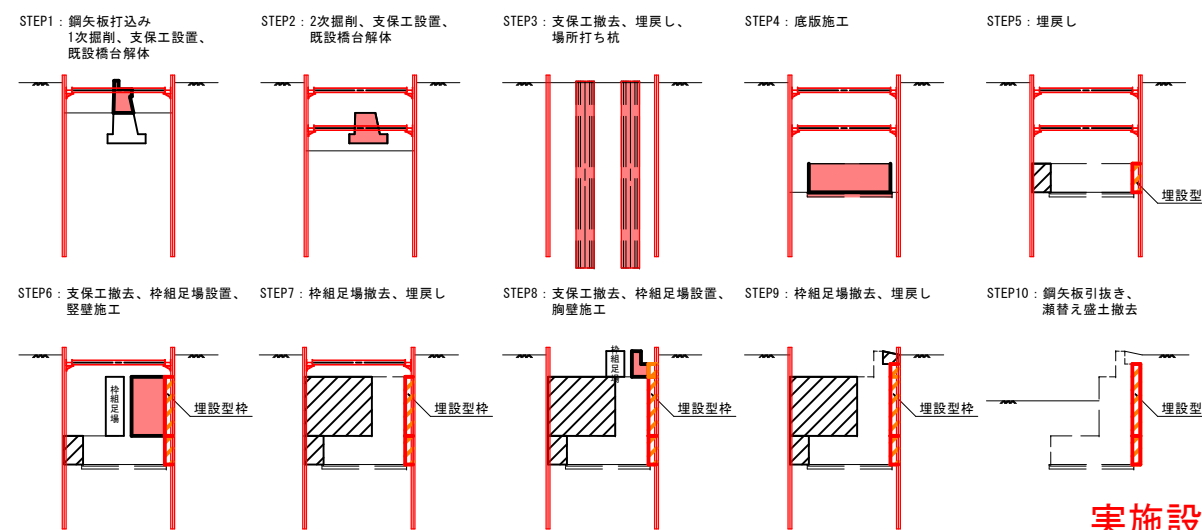
設計条件		
対象構造物	橋台	
掘削面積	23.190m × 6.675m	
掘削深さ	-7.247m	
地下水位	WL-4.060m	
土圧	安定計算	ランキン
	断面計算	断面計算用土圧
水圧	三角形	
地表面上載荷重	10.00kN/m	
切ばりの温度軸力	150.0kN	

幸橋 A2橋台土留工詳細図

S=1:100



施工フロー (案)



主要部材数量表

部材名	寸法	単位	数量	単位質量	質量	備考
土留め壁(鋼矢板)	Ⅲ型	m	13.000 × 154枚 = 2002.000	60.0kg/m	120.120t	SYW295
計					120.120t	
切ばり支保工(騰起シ)	H-400 × 400 × 13 × 21	m	(23.190 + 5.875) × 2 × 2段 = 116.260	172.0kg/m	19.997t	SS400
切ばり支保工(切ばり)	H-300 × 300 × 10 × 15	m	5.875 × 4 × 2段 = 47.000	93.0kg/m	4.371t	SS400
切ばり支保工(隅火打ち)	H-300 × 300 × 10 × 15	m	1.200 × 4 × 2段 = 9.600	93.0kg/m	0.893t	SS400
計					25.261t	

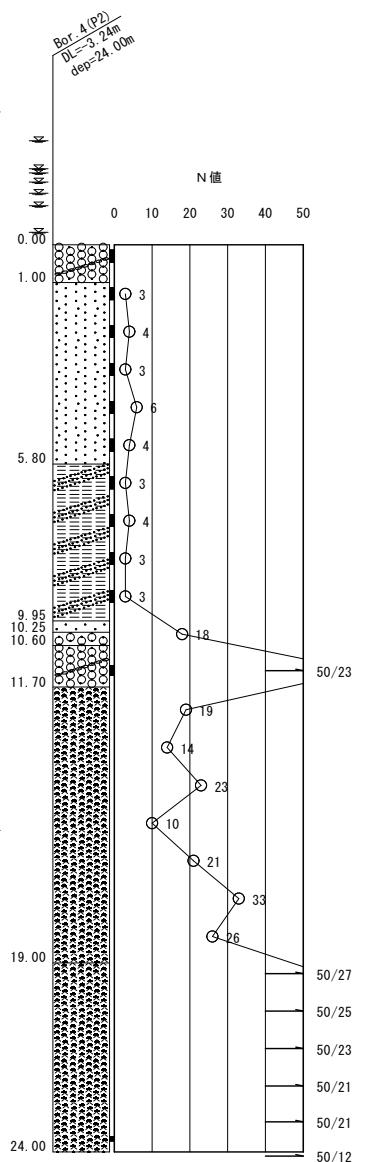
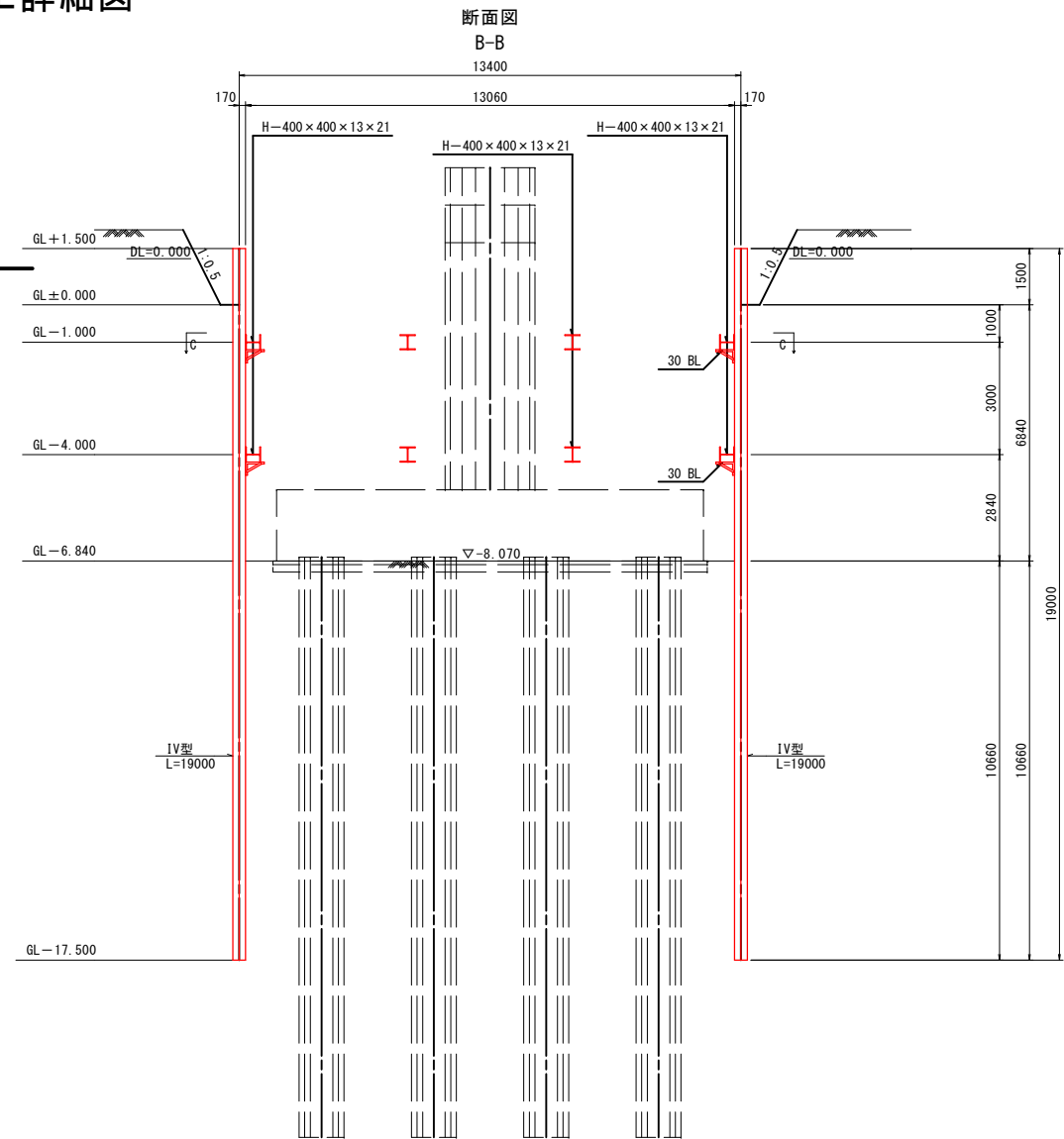
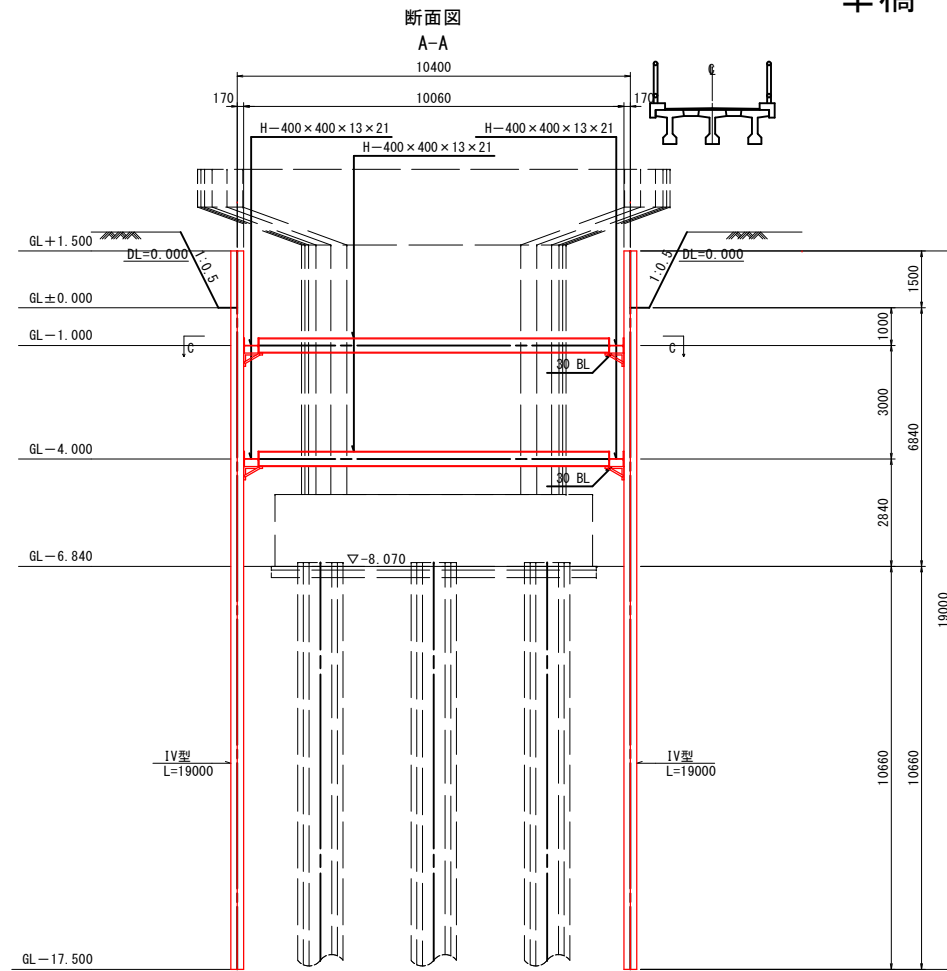
実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	幸橋 A2橋台土留工詳細図
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 22 号
発注機関	熊本県 水俣市

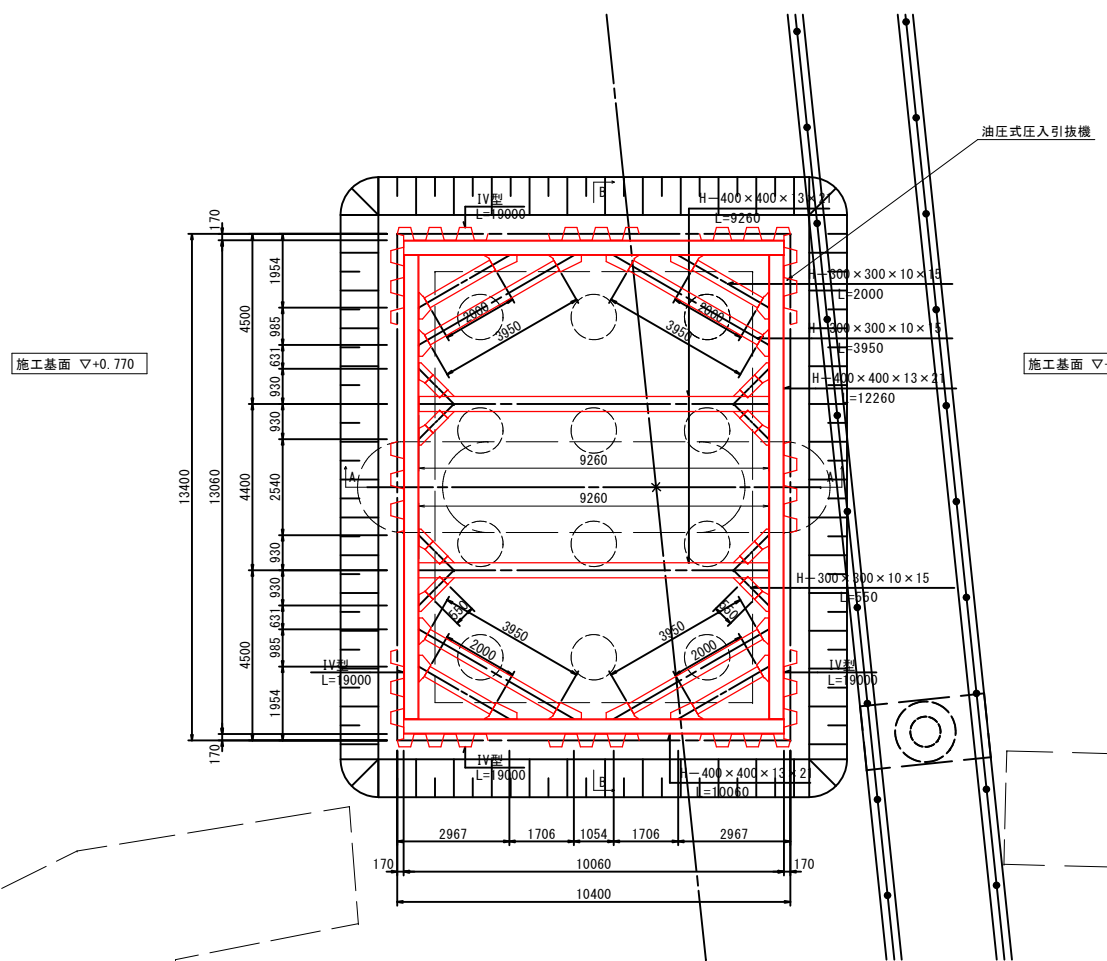
設計条件		
対象構造物	橋脚	
掘削面積	13.060m × 10.060m	
掘削深さ	-6.580m	
水位	WL±0.000m	
土圧	安定計算	ランキン
	断面計算	断面計算用土圧
水圧	三角形	
地表面上載荷重	10.00kN/m ²	
切ばりの温度軸力	-	

幸橋 P2橋脚土留工詳細図

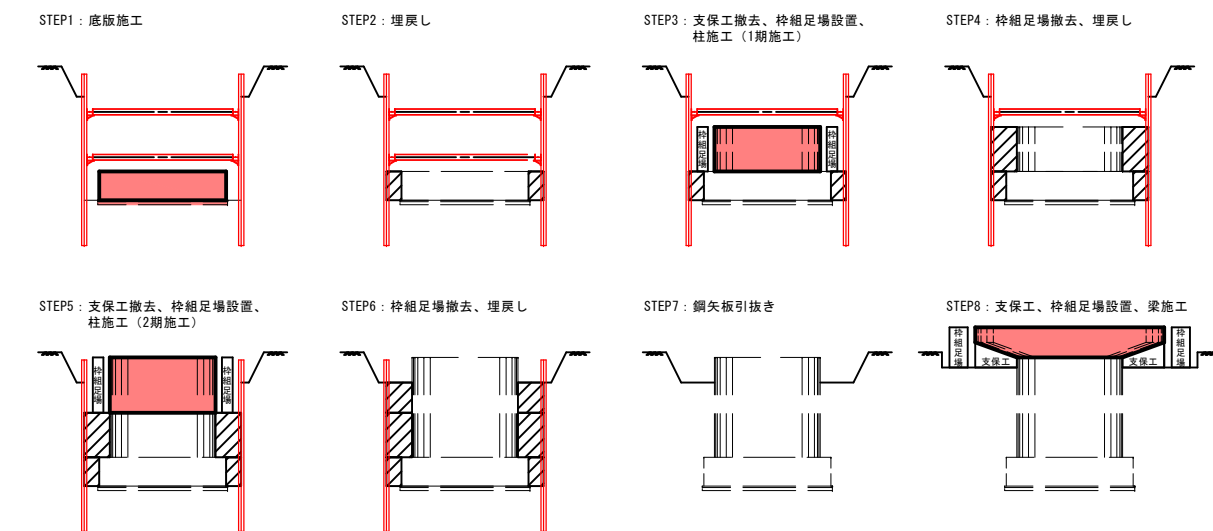
S=1:100



平面図 C-C



施工フロー (案)



主要部材数量表

部材名	寸法	単位	数量	単位質量	質量	備考
土留め壁(鋼矢板)	IV型	m	19.000 × 120枚 = 2280.000	76.1kg/m	173.508t	SYW295
計					173.508t	
切ばり支保工(搬起し)	H-400 × 400 × 13 × 21	m	(12.260 + 10.060) × 2 × 2段 = 89.280	172.0kg/m	15.356t	SS400
切ばり支保工(切ばり)	H-400 × 400 × 13 × 21	m	9.260 × 2 × 2段 = 37.040	172.0kg/m	6.371t	SS400
切ばり支保工(隅火打ち)	H-300 × 300 × 10 × 15	m	(3.950 + 2.000) × 4 × 2段 = 47.600	93.0kg/m	4.427t	SS400
切ばり支保工(切ばり火打ち)	H-300 × 300 × 10 × 15	m	0.550 × 8 × 2段 = 8.800	93.0kg/m	0.818t	SS400
計					26.972t	

<注記>

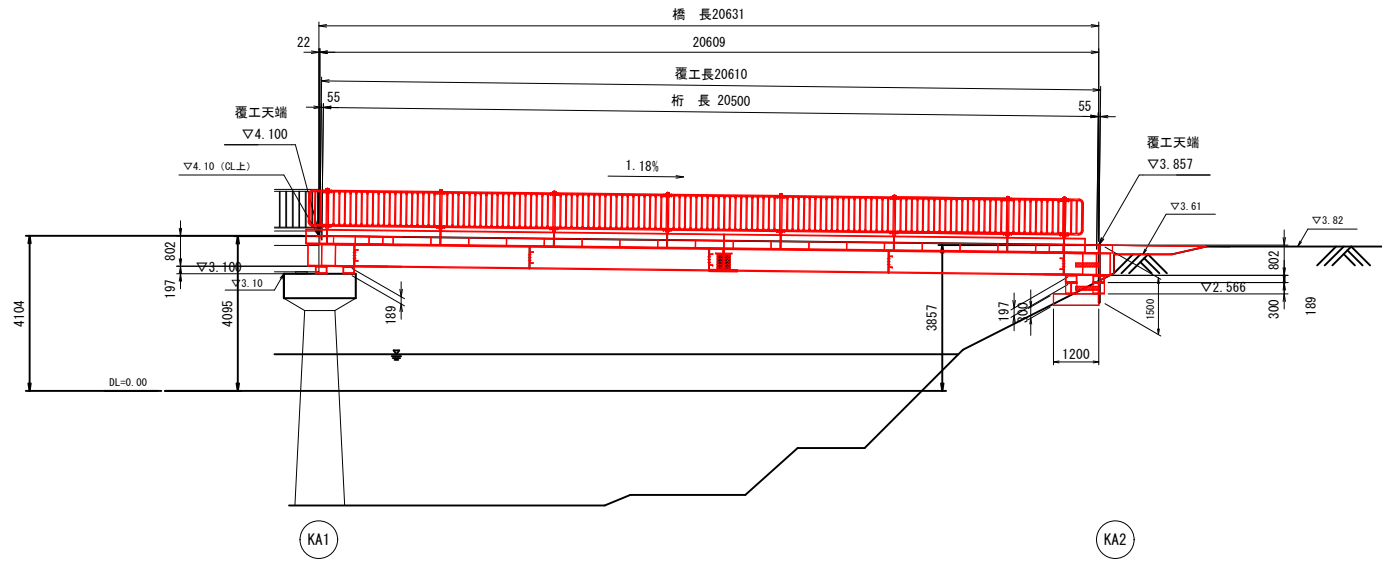
- ・大雨等が予報された場合、建設機械は全て退避させること。
- ・隣接する既設歩道橋は、今後も一時的に供用するため、撤去時には動体観測等を行い、影響を与えないように留意すること。

実施設計

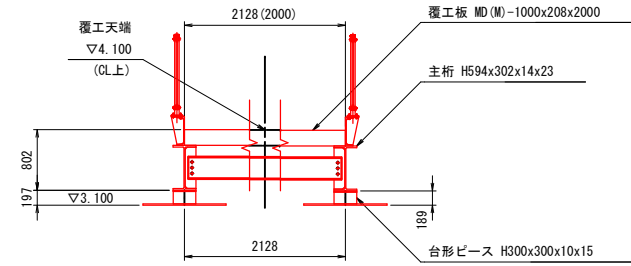
工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地区
図面種類	幸橋 P2橋脚土留工詳細図
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 23 号
発注機関	熊本県 水俣市

幸橋 右岸側仮歩道橋詳細図 (その1)

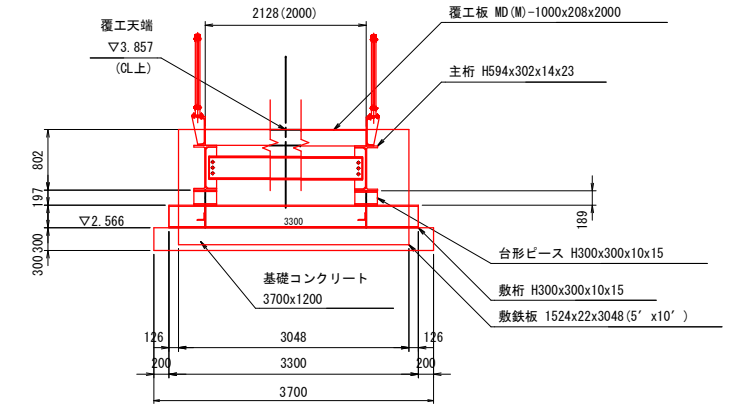
側面図 S=1:100



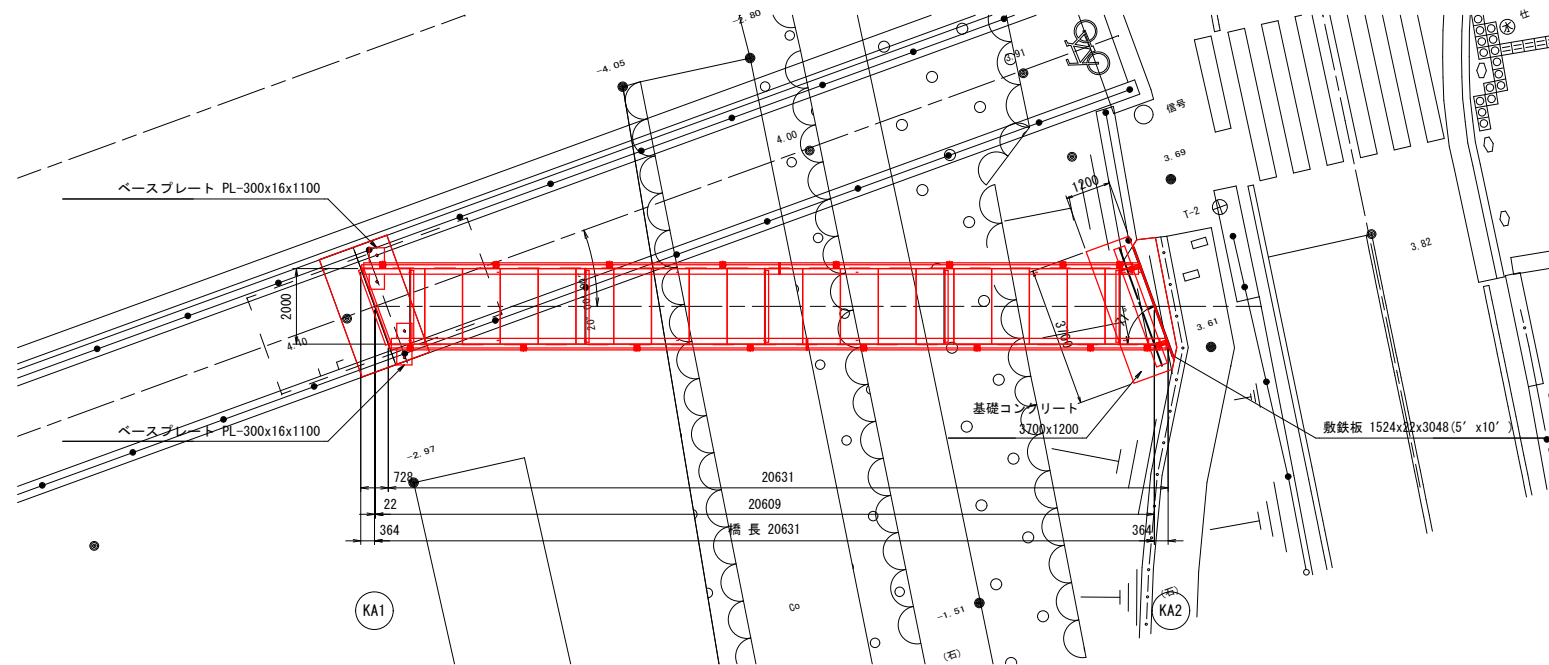
KA1 断面図 S=1:50



KA2 断面図 S=1:50



平面図 S=1:100



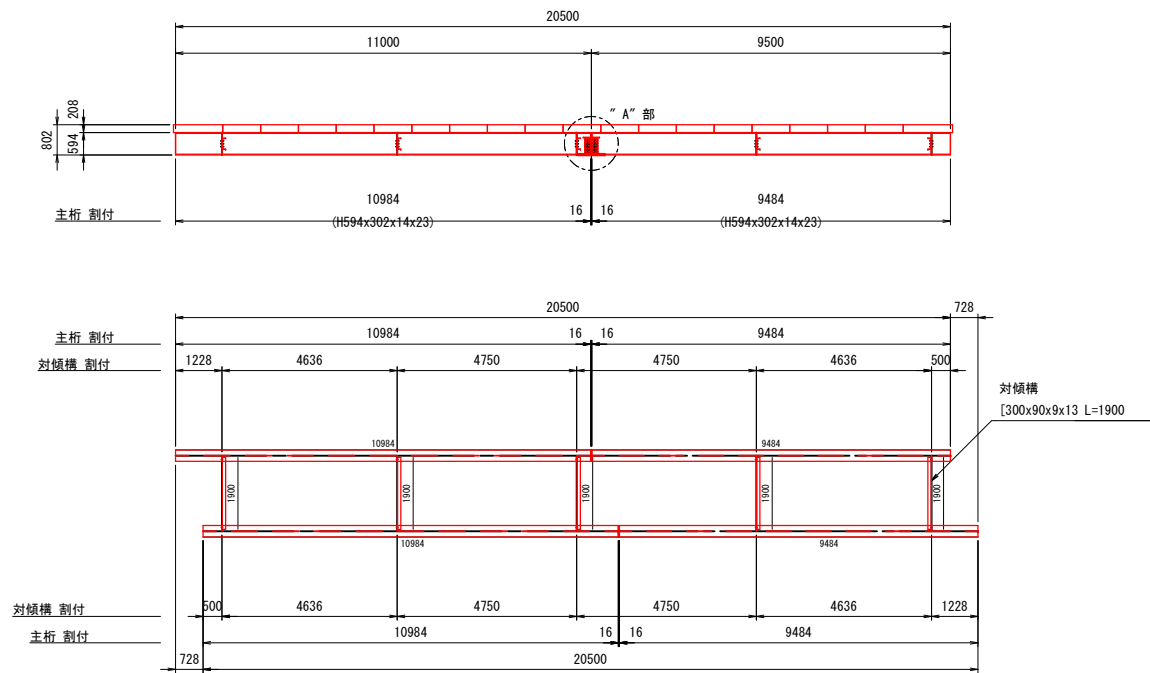
実施設計

工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	右岸側仮歩道橋詳細図(その1)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 24 号
発注機関	熊本県 水俣市

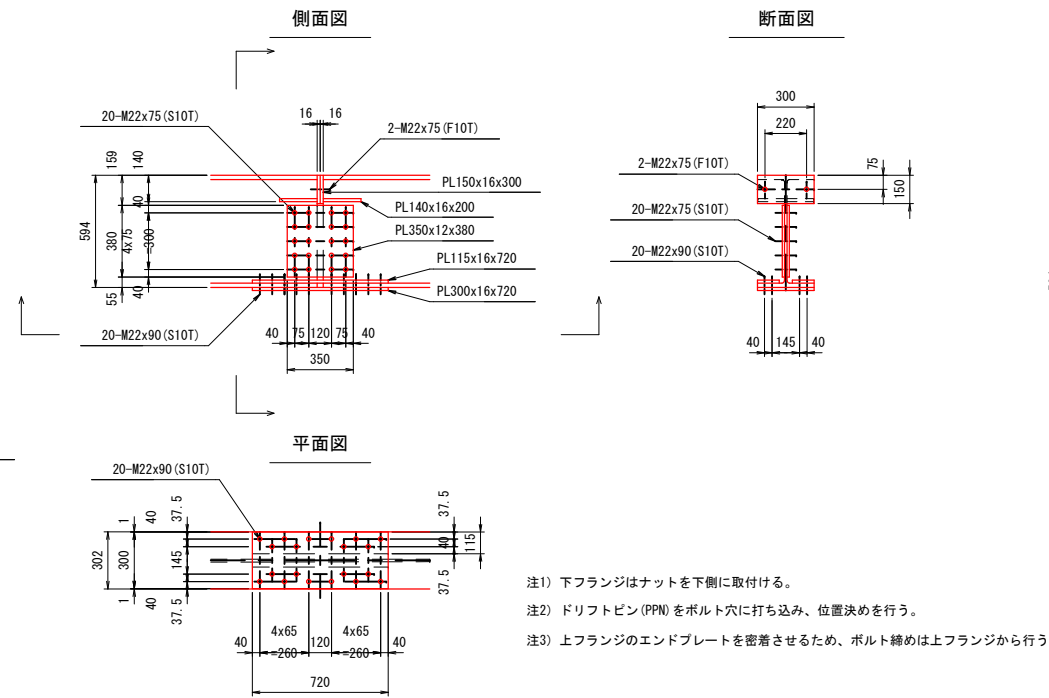
幸橋 右岸側仮歩道橋詳細図 (その2)

上部工

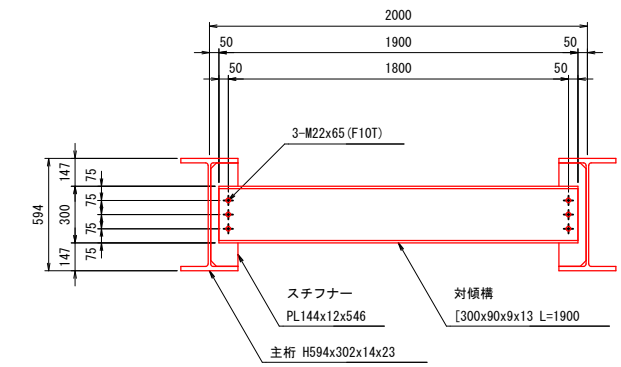
主桁・対傾構 配置図 S=1:100



主桁の添接("A"部) S=1:20

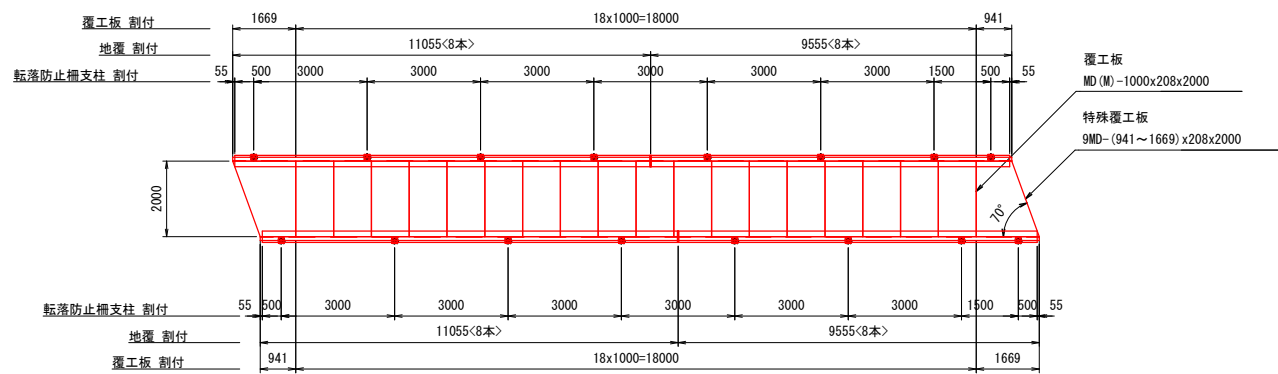


対傾構 詳細図 S=1:20

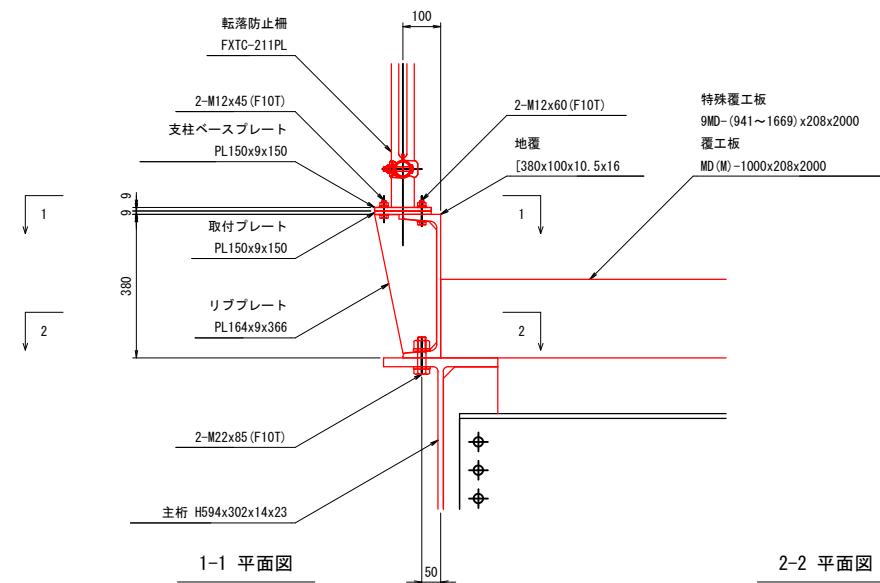


覆工板・転落防止柵 配置図 S=1:100

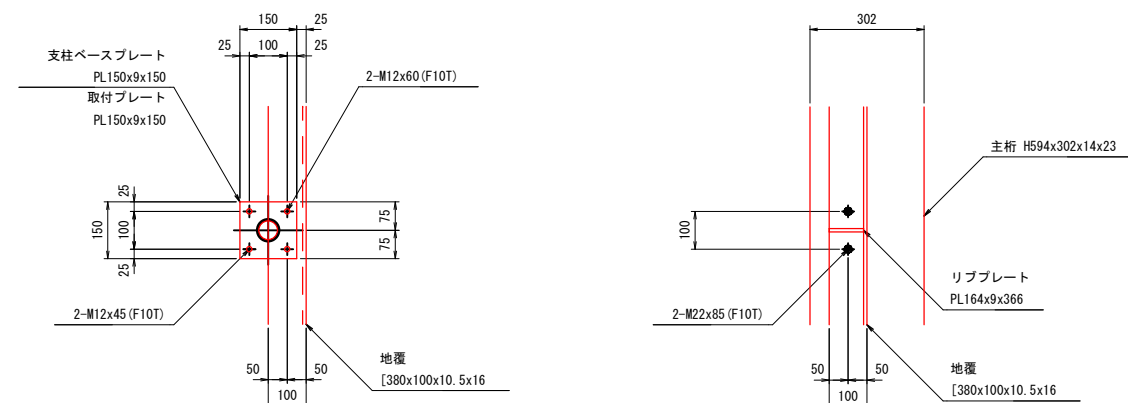
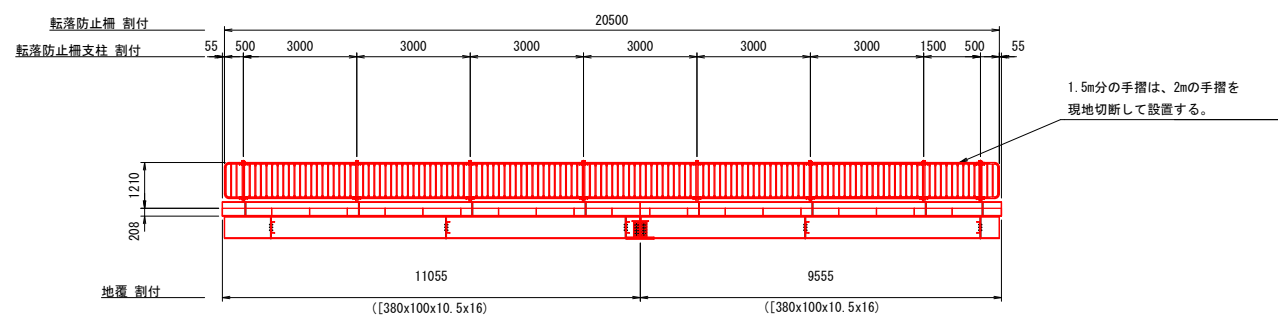
※< >内の本数は、地覆取付ボルト本数とする。



転落防止柵 取付図 S=1:10



地覆・転落防止柵支柱 配置図 S=1:100



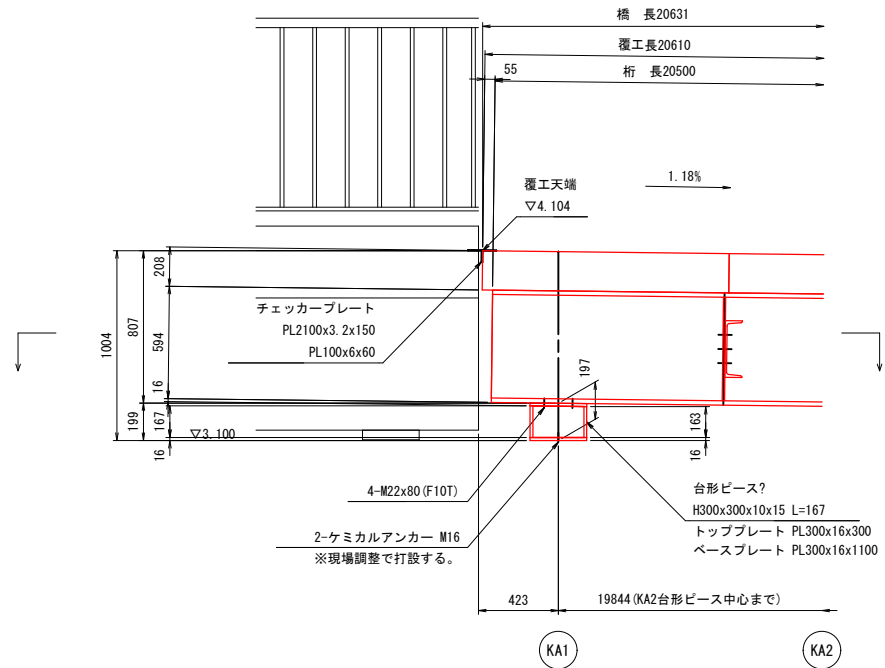
実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	右岸側仮歩道橋詳細図(その2)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 25 号
発注機関	熊本県 水俣市

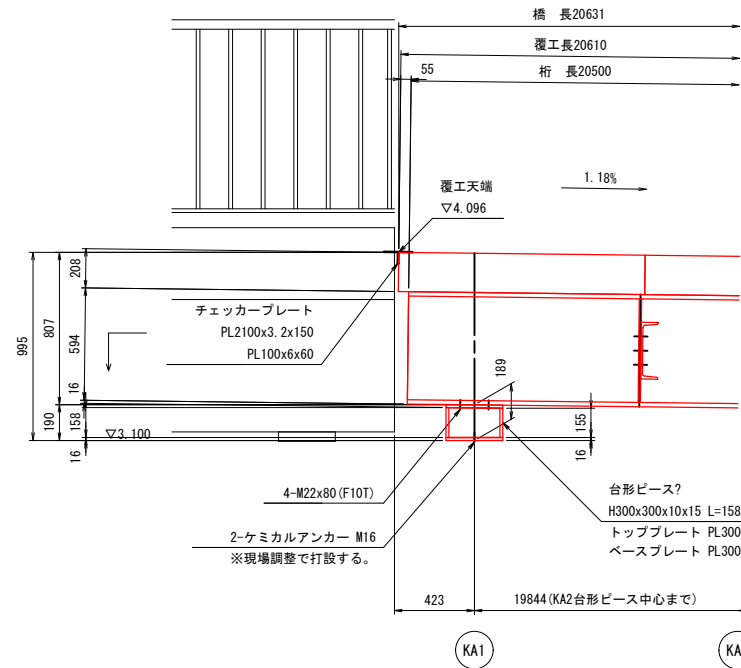
幸橋 右岸側仮歩道橋詳細図 (その3)

下部工 (KA1 : 橋脚部)

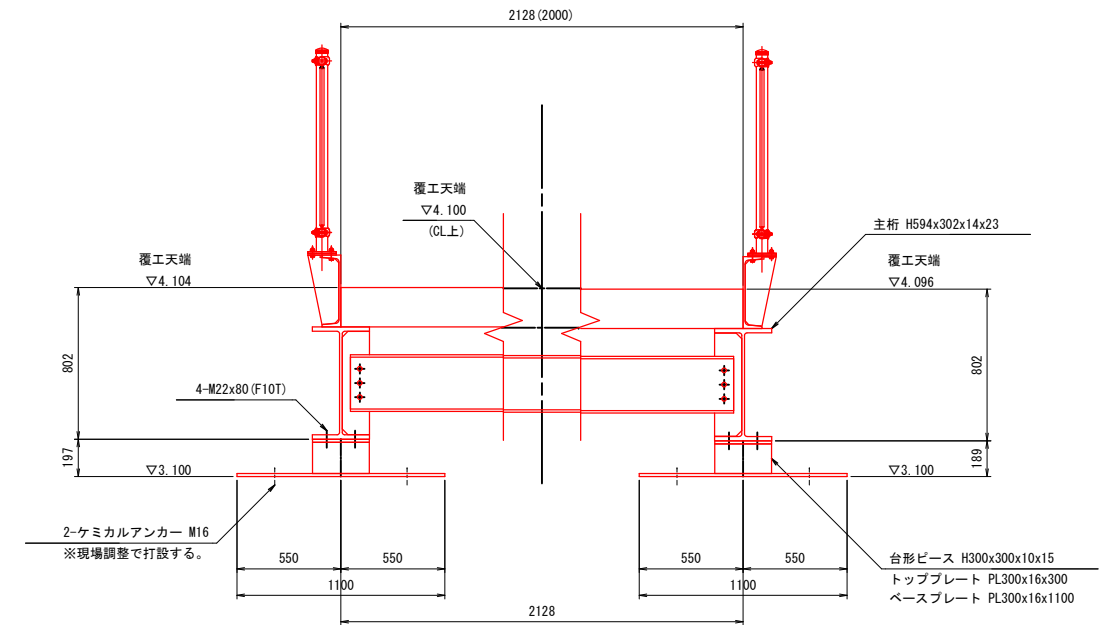
A-A 側面図 S=1:20



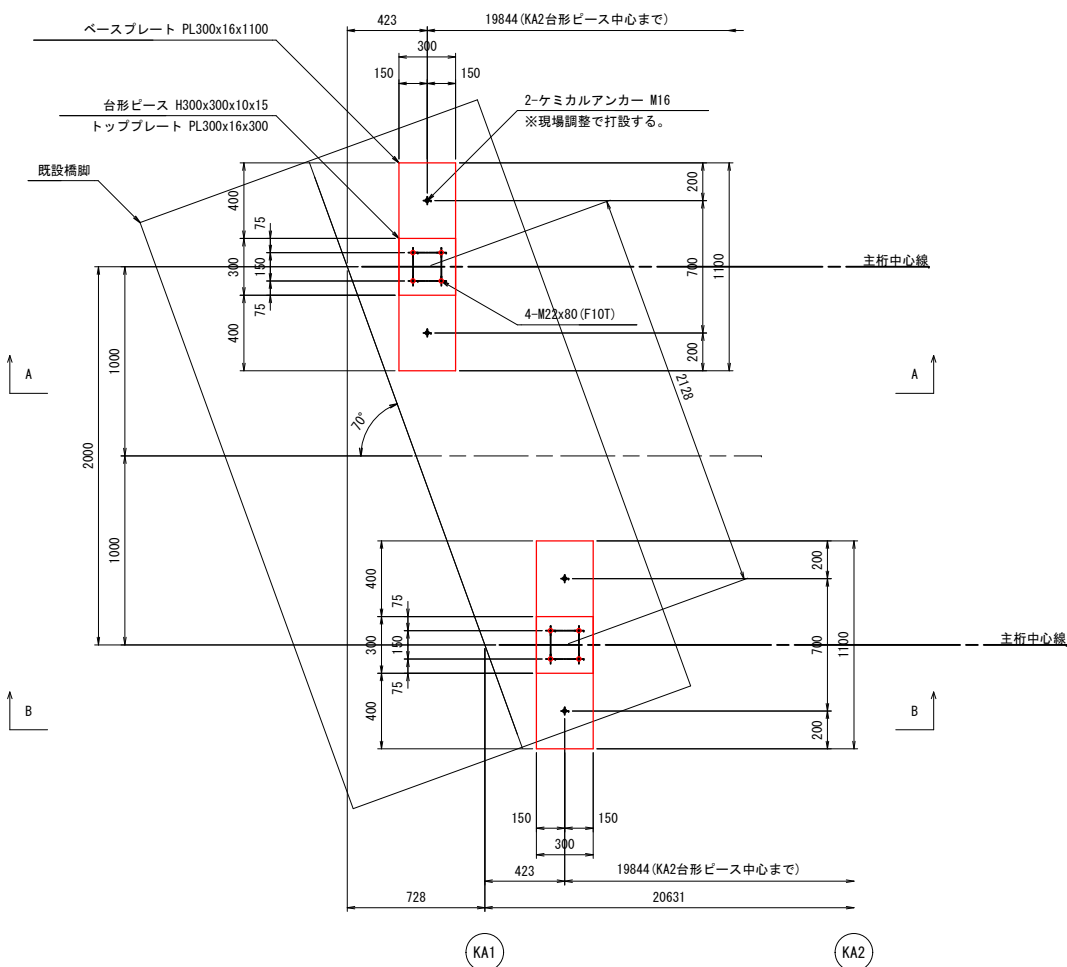
B-B 側面図 S=1:20



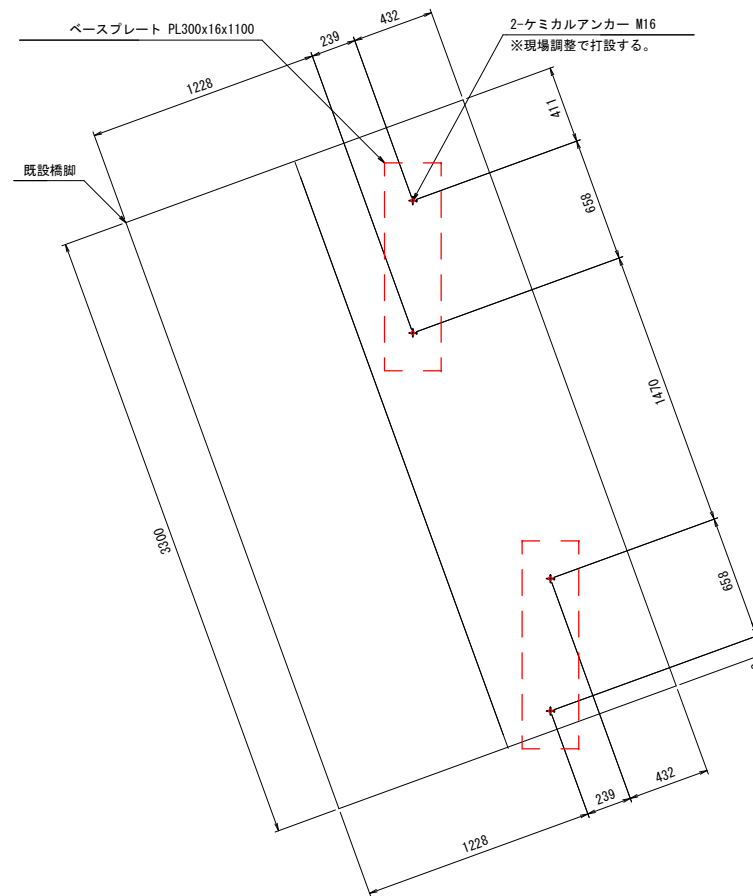
断面図 S=1:20



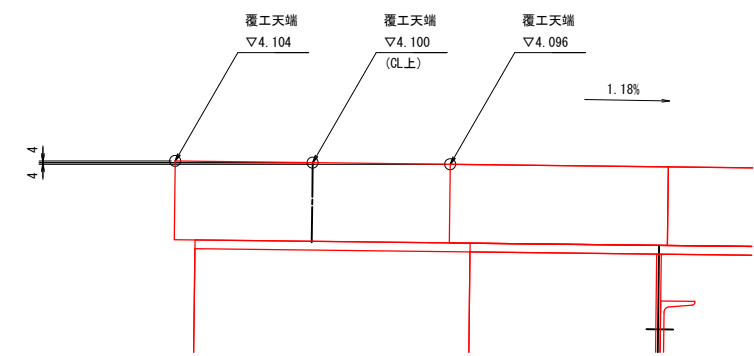
平面図 S=1:20



アンカー配置 平面図 S=1:20



側面レベル詳細図 S=1:10



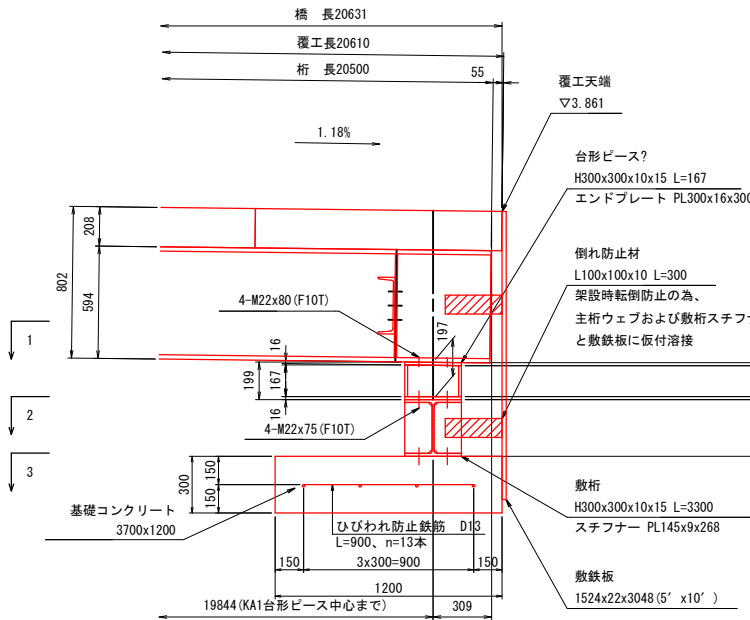
実施設計

工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	右岸側仮歩道橋詳細図 (その3)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 26 号
発注機関	熊本県 水俣市

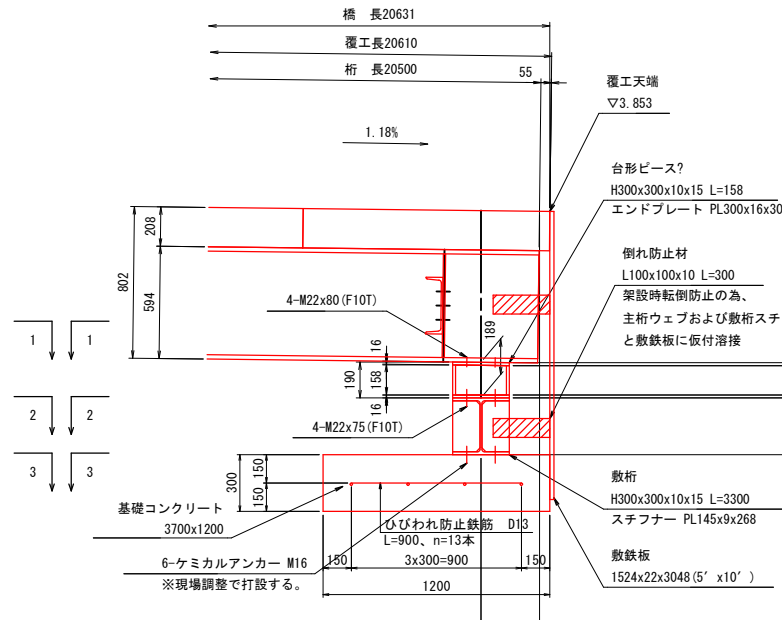
幸橋 右岸側仮歩道橋詳細図 (その4)

下部工 (KA2 : 堤防部)

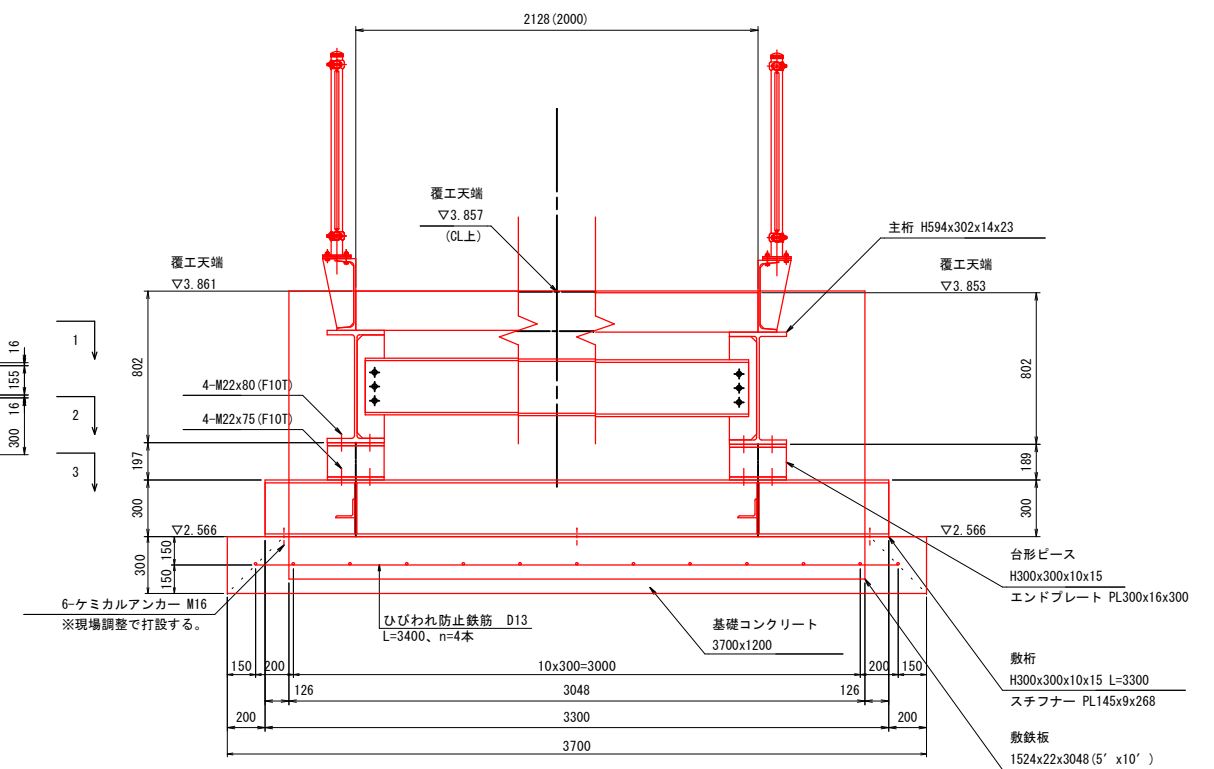
A-A 側面図 S=1:20



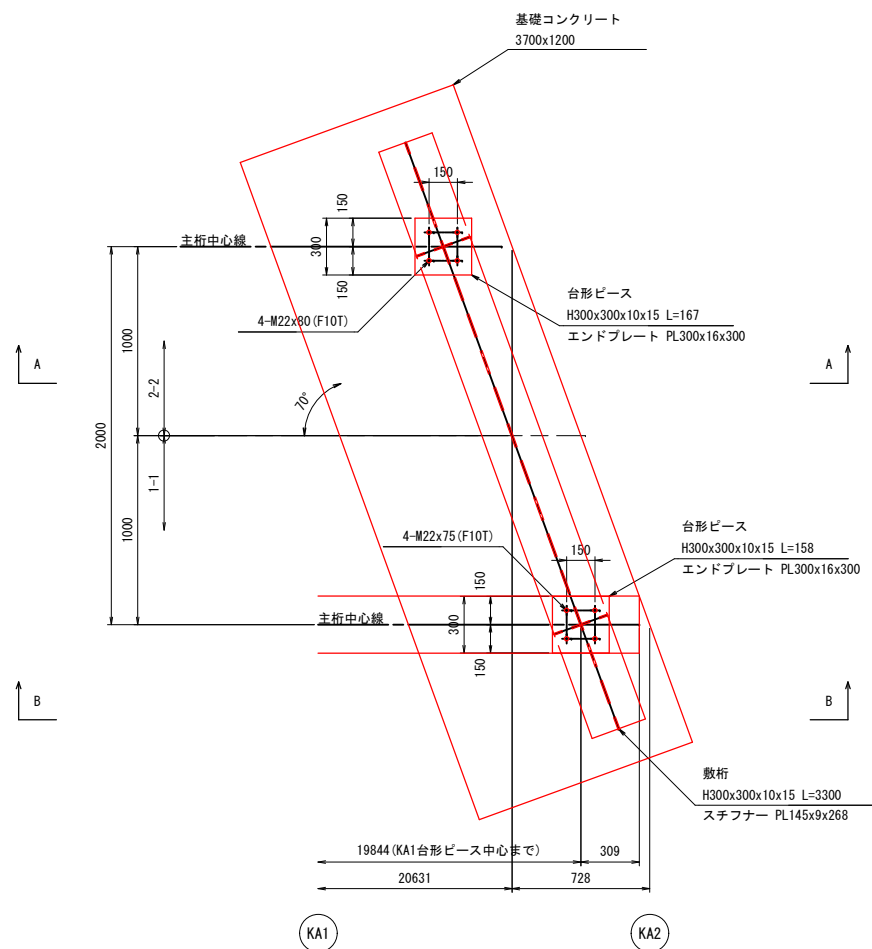
B-B 側面図 S=1:20



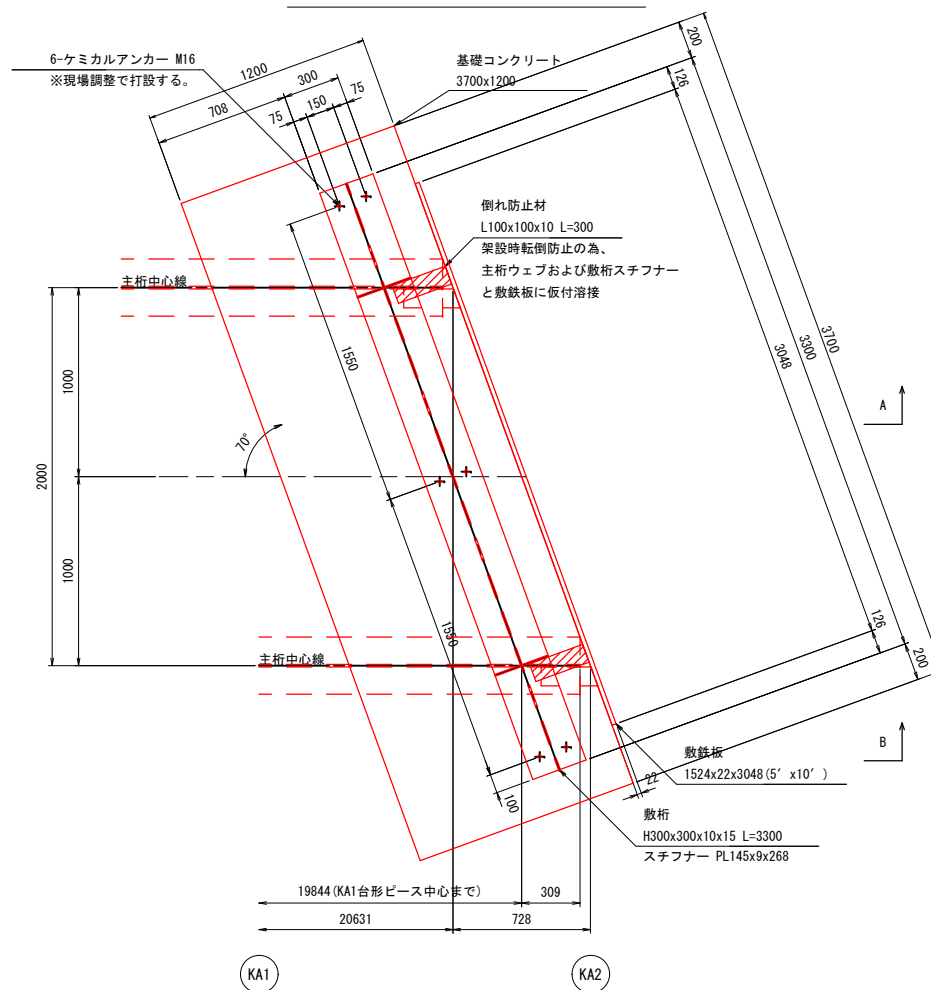
断面図 S=1:20



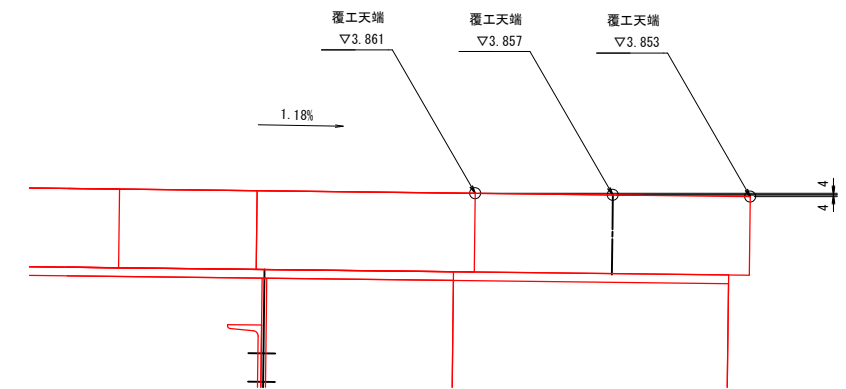
1-1・2-2 平面図 S=1:20



3-3 平面図 S=1:20



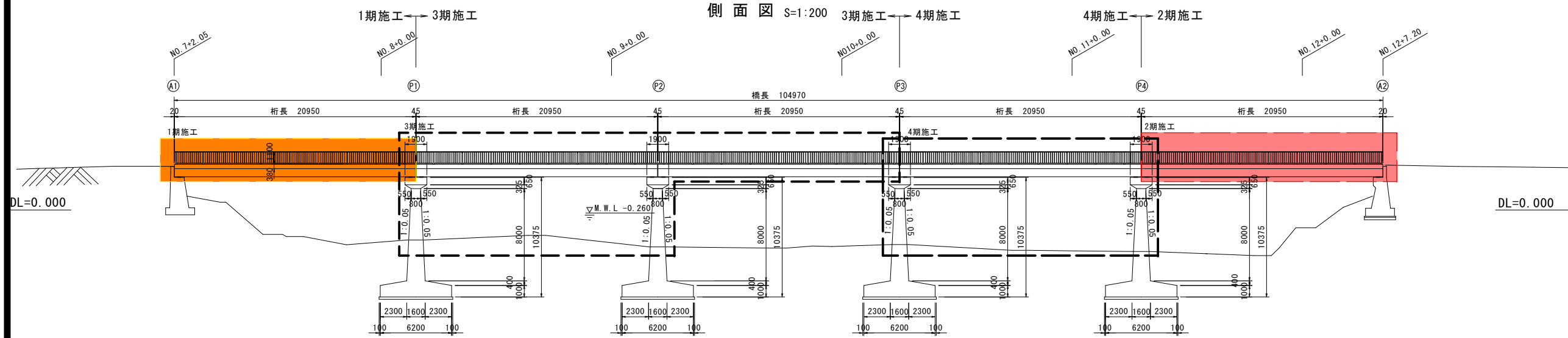
側面レベル詳細図 S=1:10



実施設計

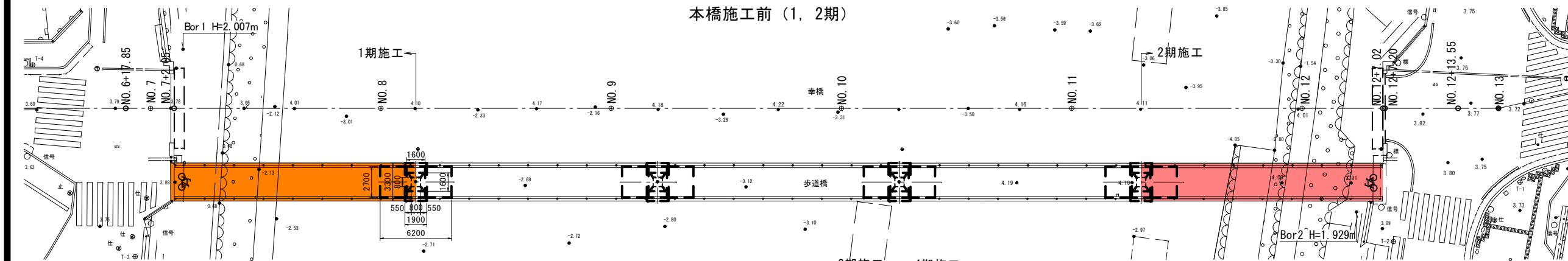
工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地区
図面種類	右岸側仮歩道橋詳細図 (その4)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 27 号
発注機関	熊本県 水俣市

幸橋（歩道橋）撤去一般図

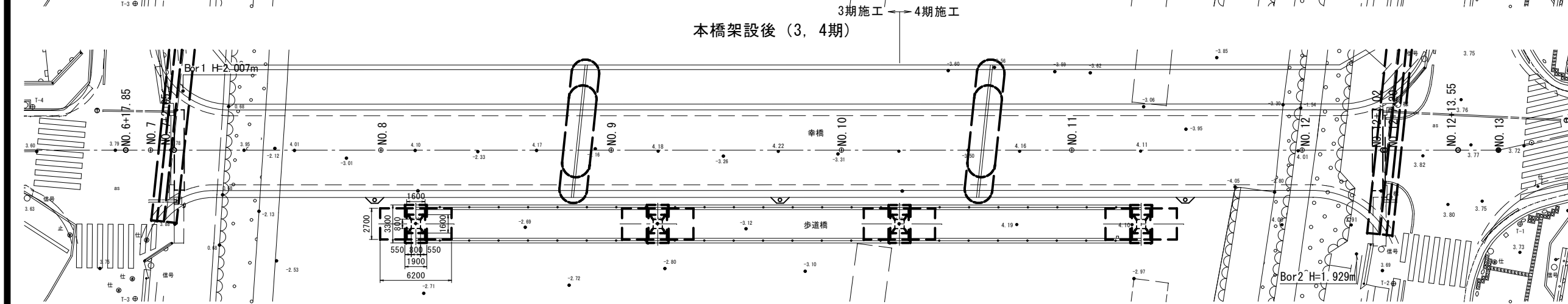


平面図 S=1/200

本橋施工前 (1, 2期)

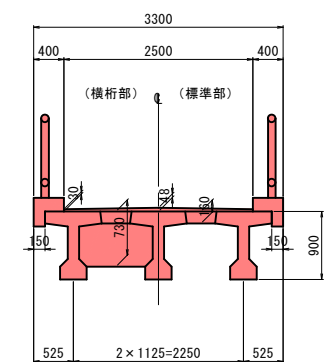


本橋架設後 (3, 4期)

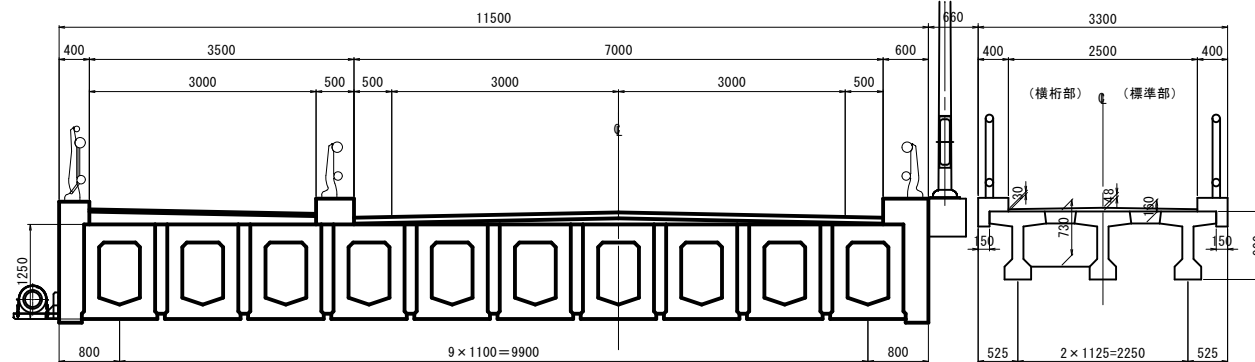


上部工断面図 S=1:50

本橋施工前 (1, 2期)
(歩道橋)



本橋架設後 (3, 4期)
(新設橋)

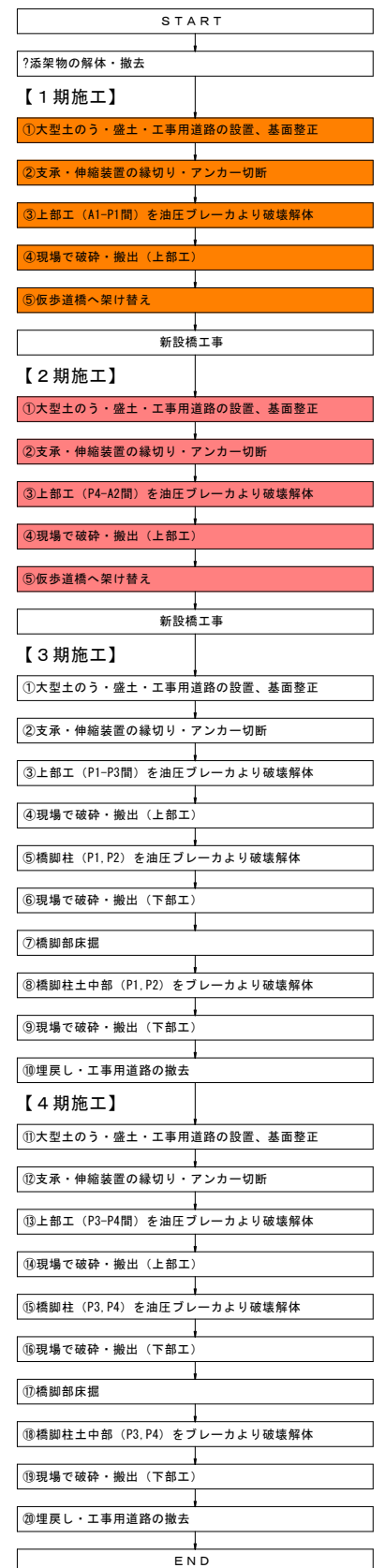


(歩道橋)

<注記>

- ・撤去工事で発生したコンクリート殻等は、全て回収すること。
- ・大雨等が予報された場合、建設機械は全て退避させること。
- ・下部工に杭基礎が確認された場合、撤去対象外とすること。

幸橋（歩道橋）撤去工事フロー

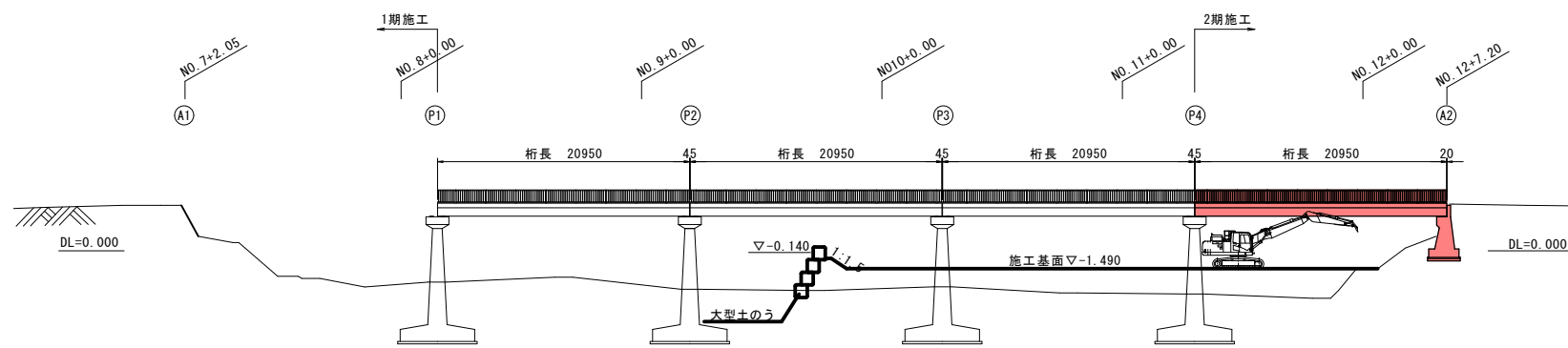


実施設計

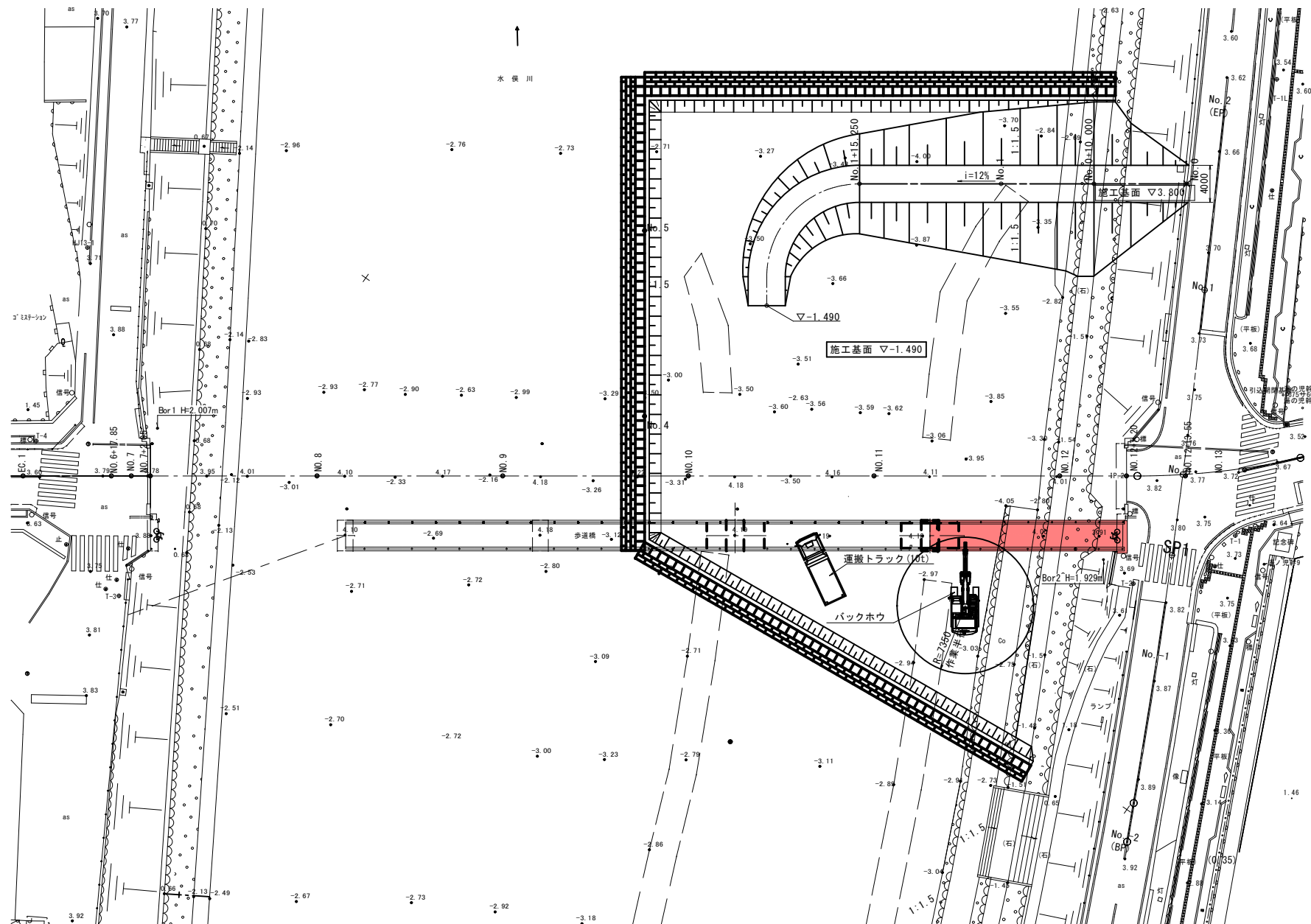
工事名	幸橋下部工新設（その2）工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	幸橋（歩道橋）撤去一般図
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 28 号
発注機関	熊本県 水俣市

幸橋（歩道橋）2期施工上部工撤去計画図

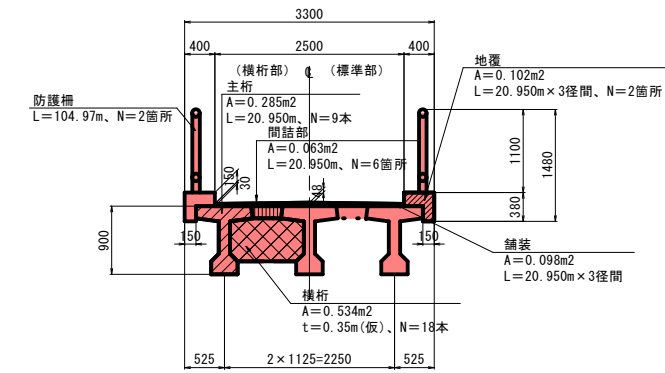
側面図 S=1:300



平面図 S=1:300



断面図 S=1:50



(桁1本当り質量)
 主桁 : 0.285m² × 20.95m × 2.5 t/m³ = 14.9 t/本
 間詰部 : 0.06m² × 20.95m × 2.5 t/m³ = 3.1 t/本
 横桁 : 0.53m² × 0.35m × 3本 × 2.5 t/m³ = 1.4 t/本
 Σ = 19.4 t/本

上部工取壊し数量表

種別	規格・寸法	単位	数量
鉄筋コンクリート	主桁 (t=160mm)	m ³	17.9
	間詰部	"	2.6
	横桁部	"	1.1
	地覆	"	4.3
	計	"	26.0
転落防止柵	H=1100	m	41.9
鉄筋コンクリート	横桁部	m ³	2.1
	鉄筋コンクリート	m ³	25.9
	無筋コンクリート	"	2.1
搬運搬処理	スクラップ	t	0.4

実施設計

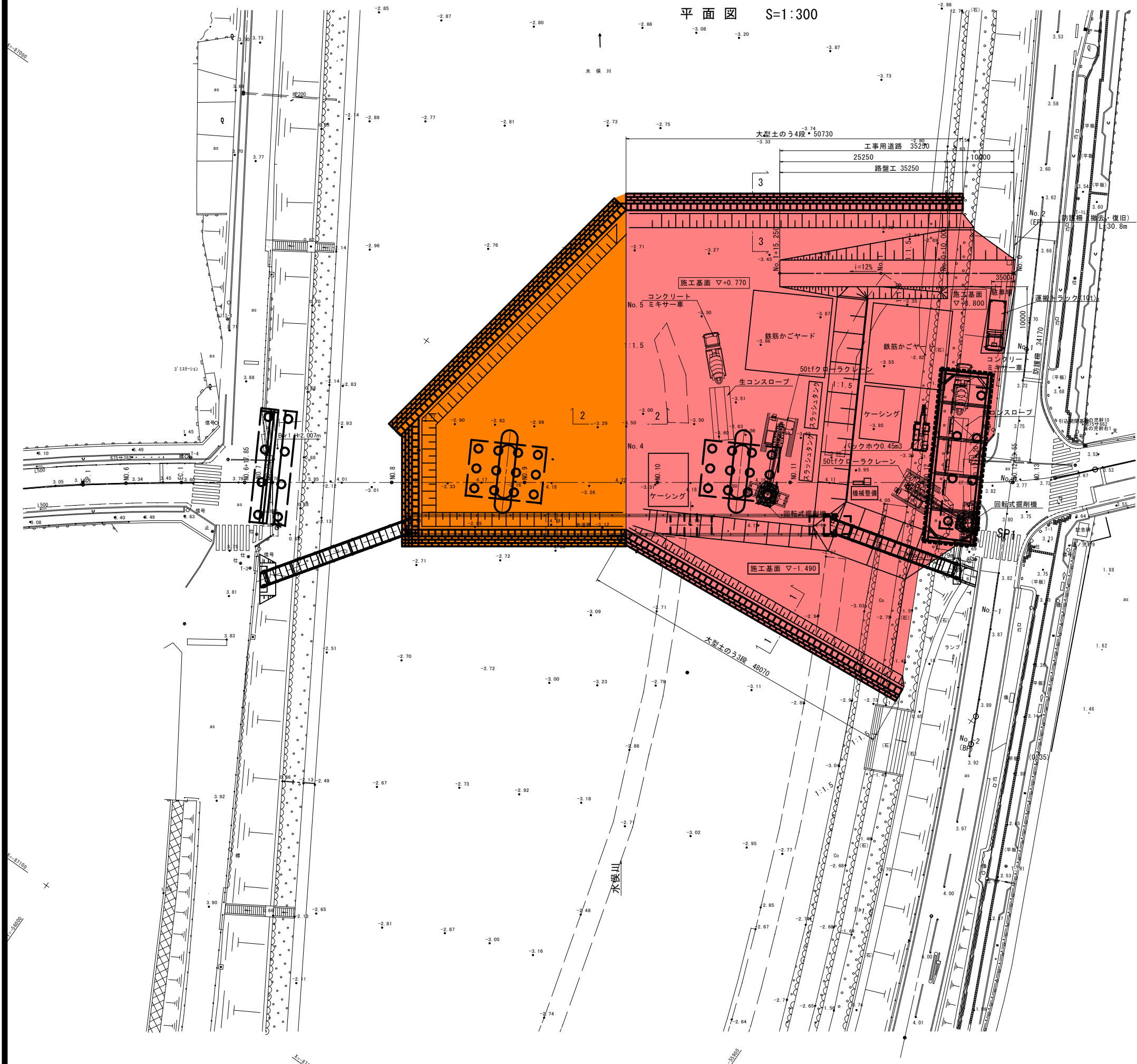
工事名	幸橋下部工新設（その2）工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地区
図面種類	幸橋（歩道橋）2期施工上部工撤去計画図
縮尺	図示
図面	全33葉 第29号
発注機関	熊本県 水俣市

<注記>

- 撤去工事で発生したコンクリート等は、全て回収すること。
- 大雨等が予報された場合、建設機械は全て退避させること。

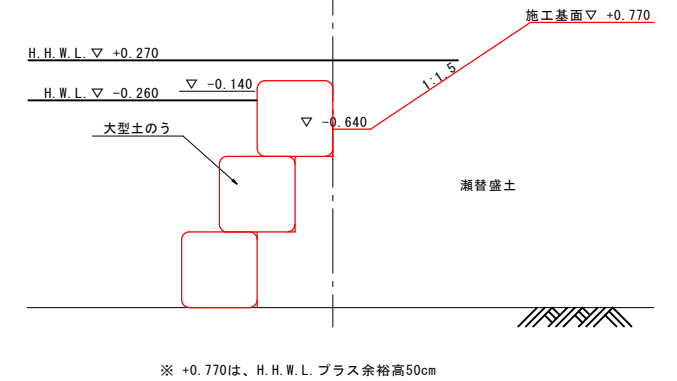
幸橋2期施工瀬替盛土図 (その1)

平面図 S=1:300

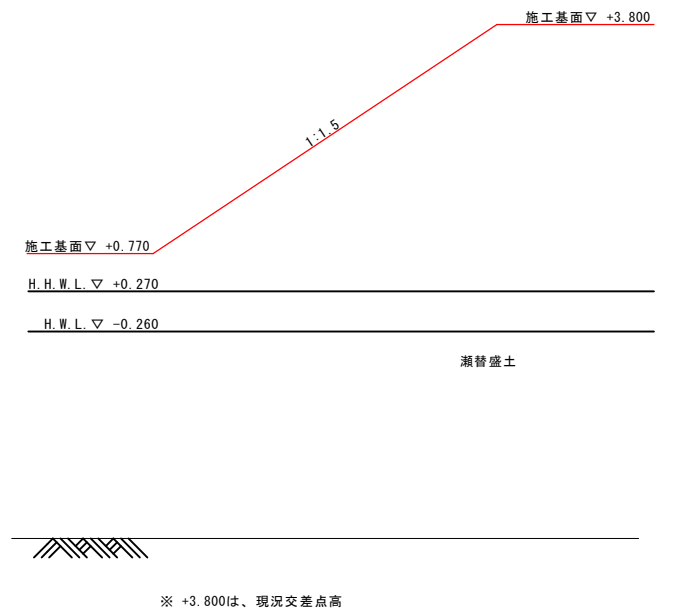


標準横断面図 S=1:50

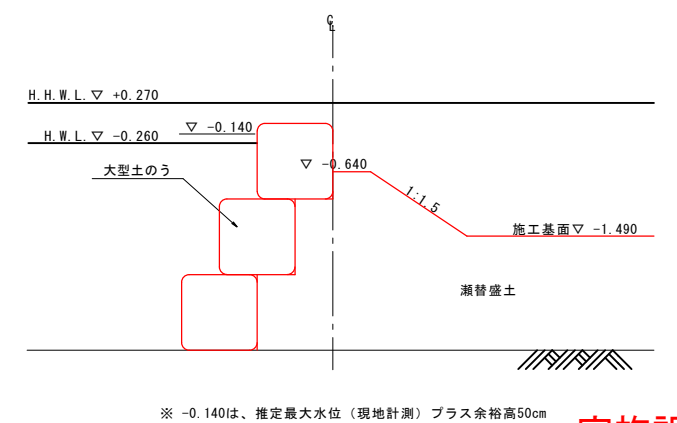
橋脚施工時



橋台施工時



撤去時



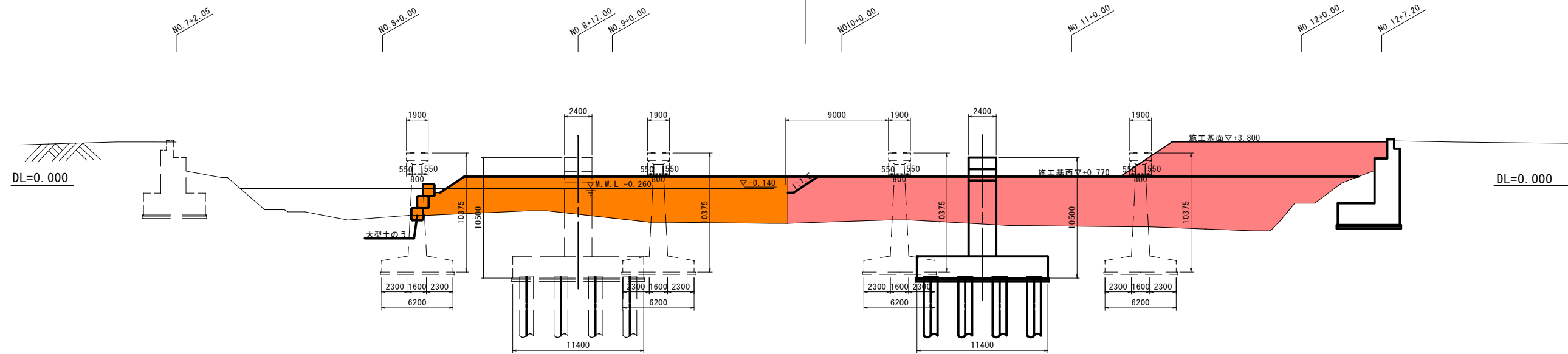
実施設計

工事名	幸橋下部工新設 (その2) 工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地内
図面種類	幸橋2期施工瀬替盛土図 (その1)
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 30 号
発注機関	熊本県 水俣市

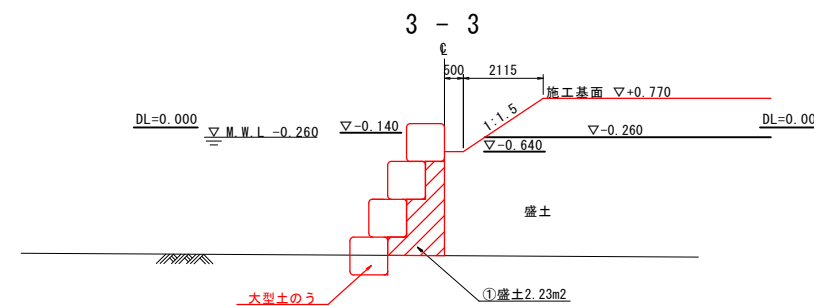
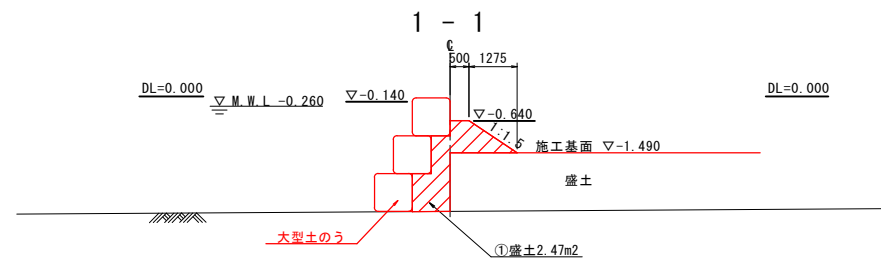
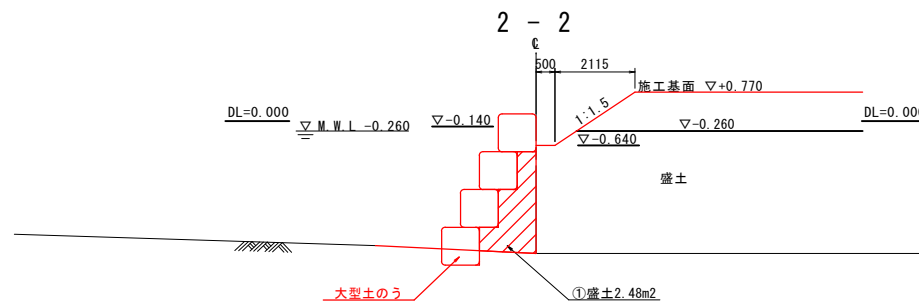
幸橋2期施工瀬替盛土図（その2）

側面図 S=1:200

1期施工 → 2期施工



横断面図 S=1:100



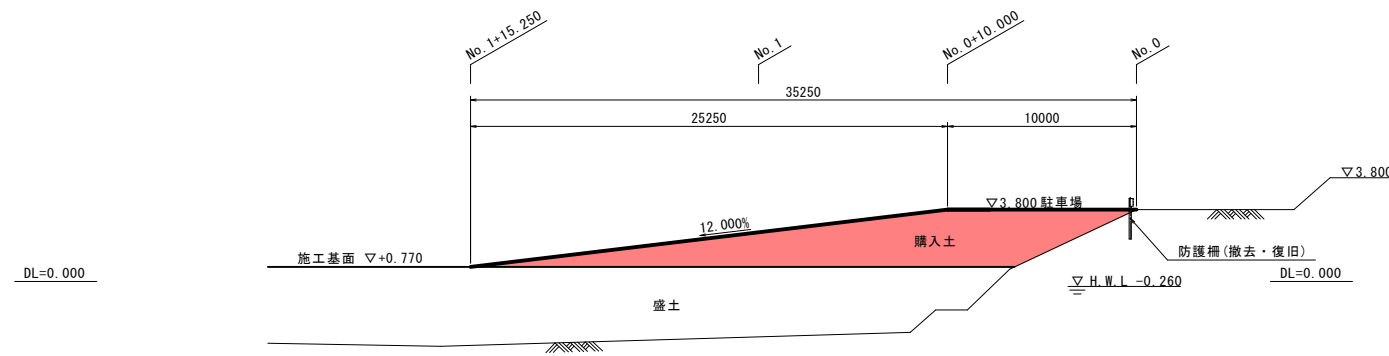
①2.5m未満
②2.5m以上4.0m未満
③4.0m以上
※ H.W.L以下を歩増率30%とする。

実施設計

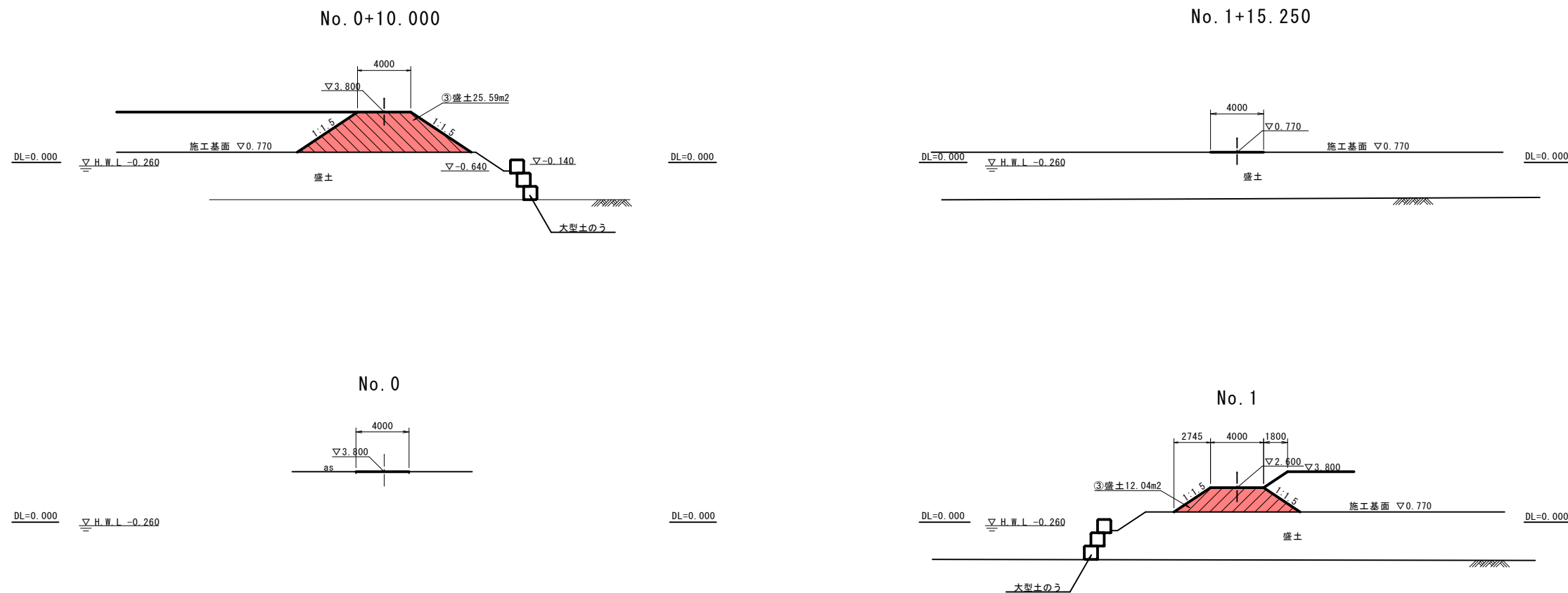
工事名	幸橋下部工新設（その2）工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	幸橋2期施工瀬替盛土図（その2）
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 31 号
発注機関	熊本県 水俣市

幸橋2期施工工事用道路図

縦断図 S=1:200



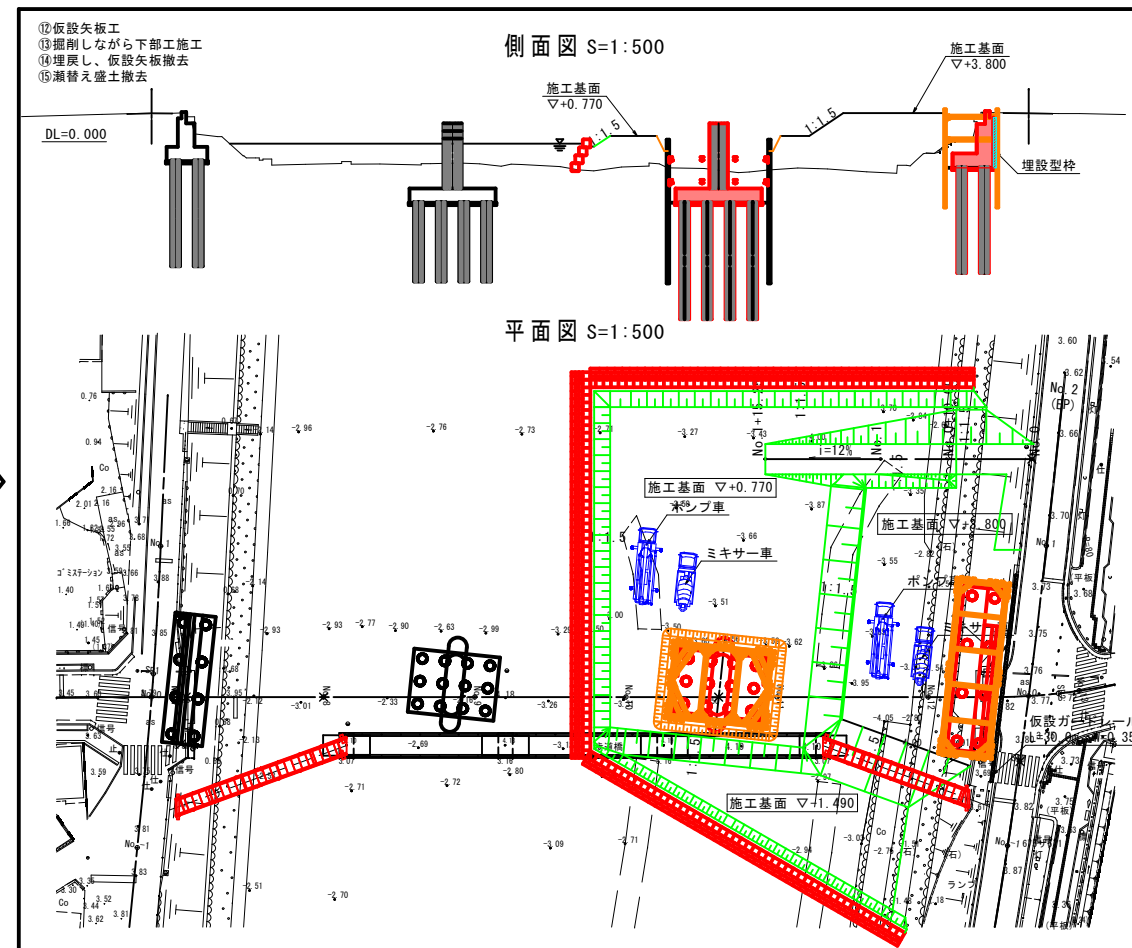
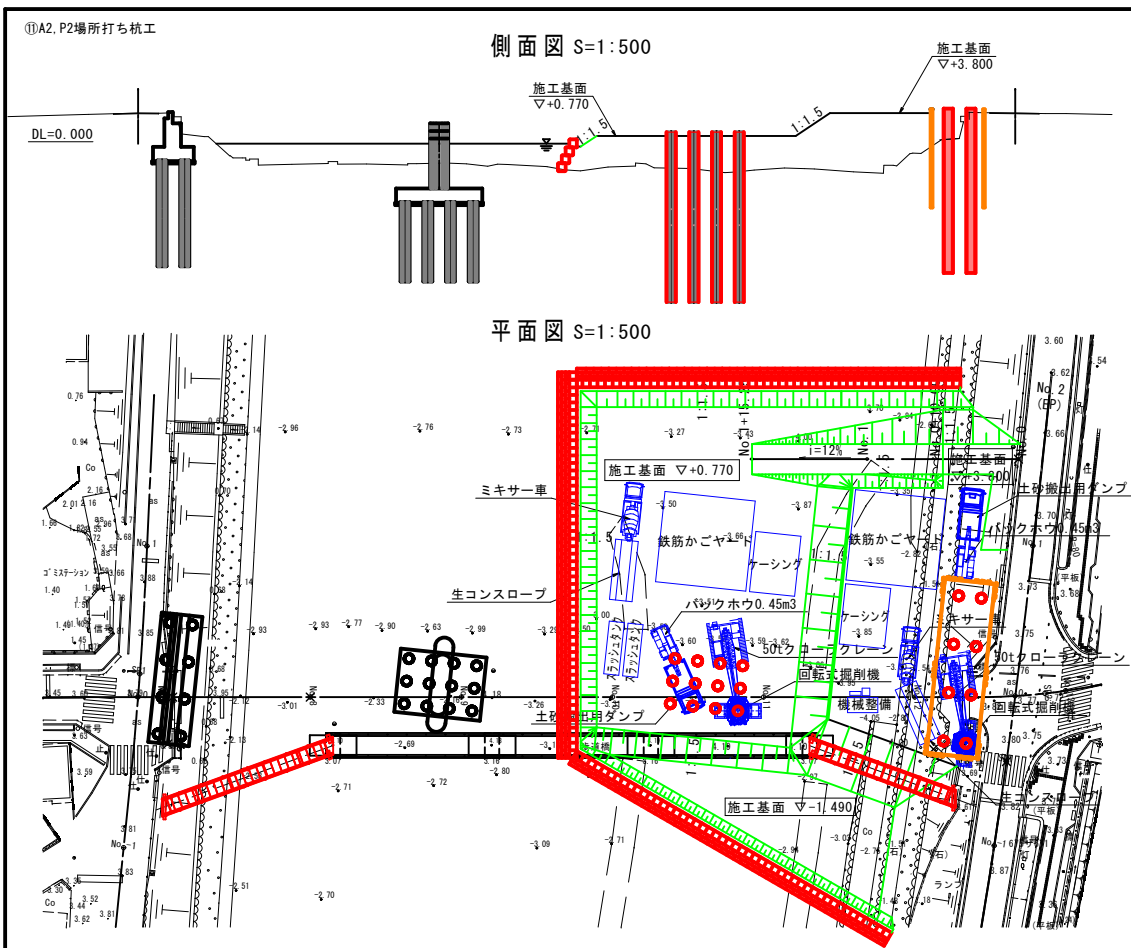
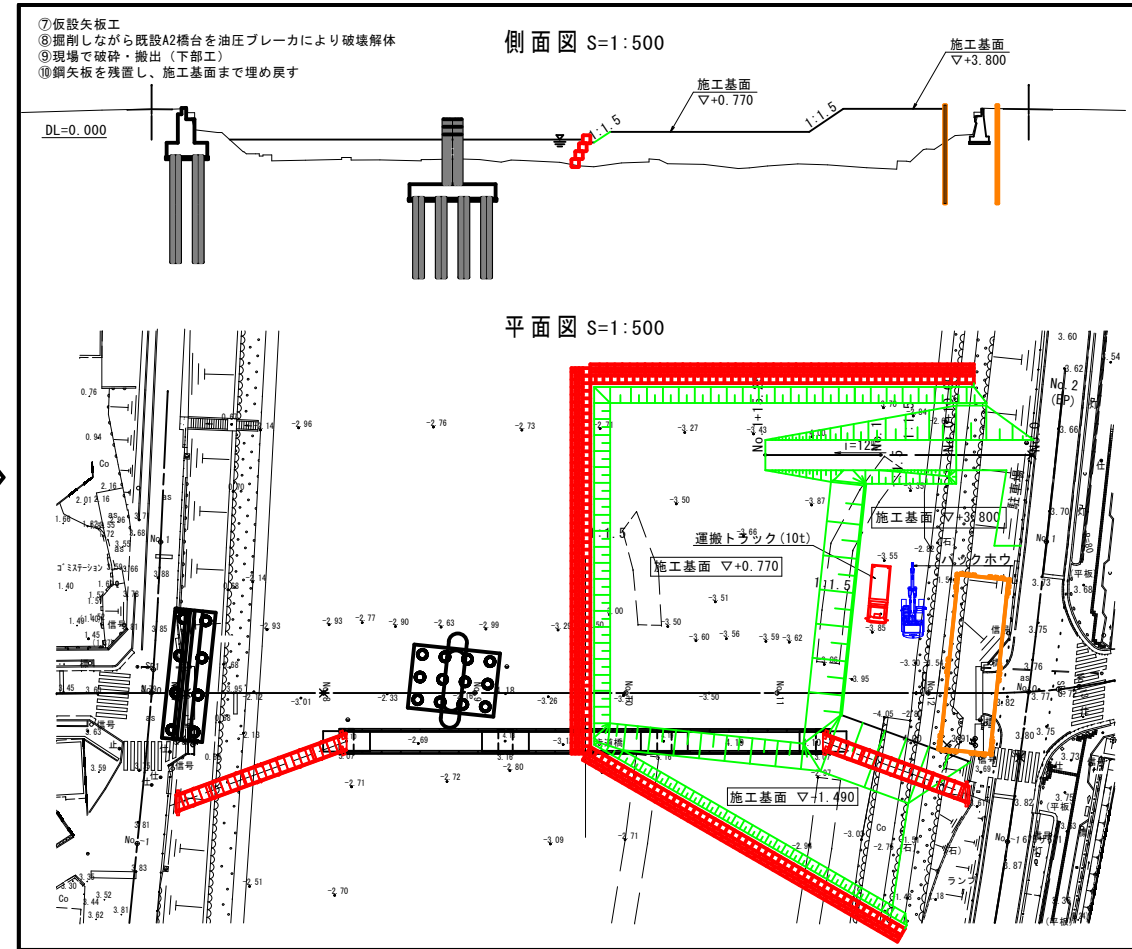
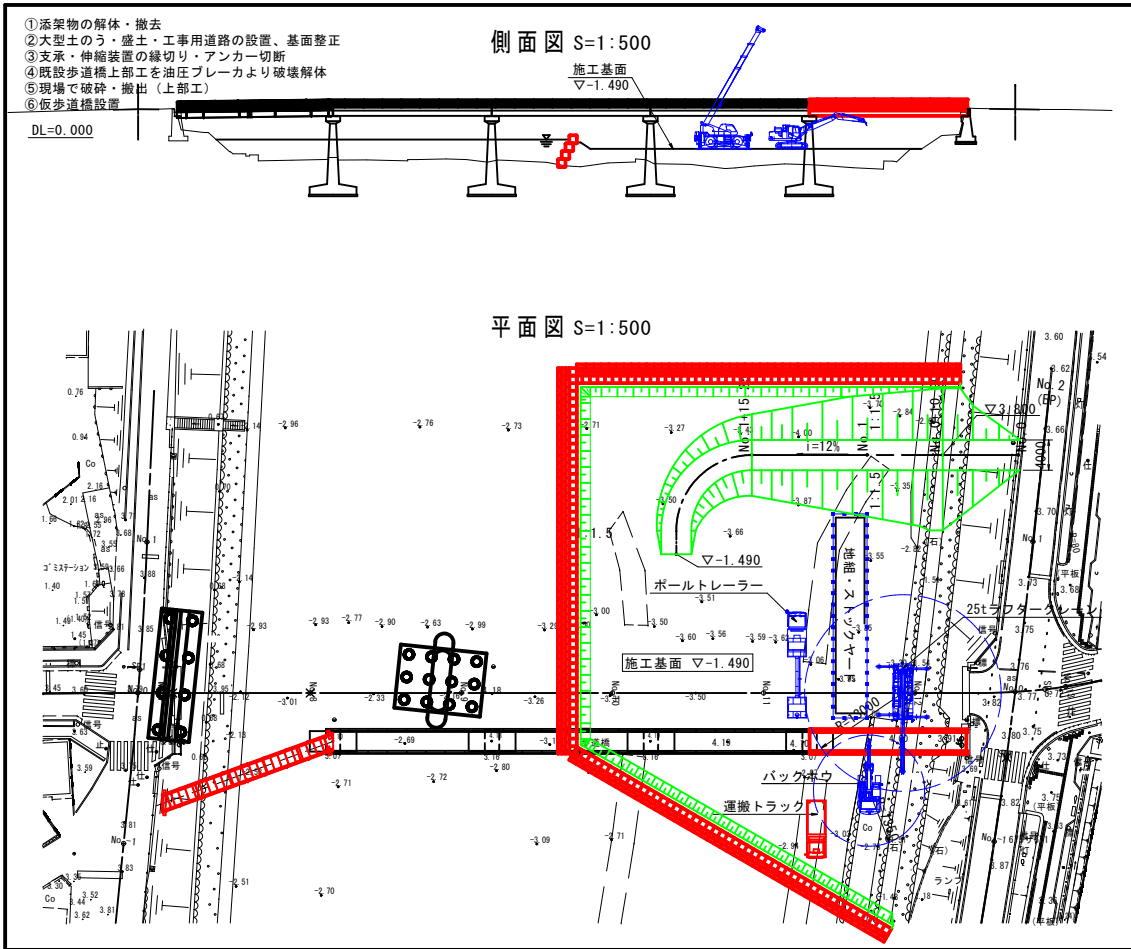
横断図 S=1:200



実施設計

工事名	幸橋下部工新設(その2)工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内 地内
図面種類	幸橋2期施工工事用道路図
縮尺	図示
図面	全33葉 第32号
発注機関	熊本県 水俣市

幸橋 右岸側施工要領図



幸橋（右岸側）新設工事フロー

- START
- ①添架物の解体・撤去
 - ②大型土のう・盛土・工事用道路の設置、基面整正
 - ③支承・伸縮装置の繰切り・アンカー切断
 - ④既設歩道橋上部工を油圧ブレーカより破壊解体
 - ⑤現場で破砕・搬出（上部工）
 - ⑥仮歩道橋設置
 - ⑦仮設矢板工
 - ⑧掘削しながら既設A2橋台を油圧ブレーカにより破壊解体
 - ⑨現場で破砕・搬出（下部工）
 - ⑩鋼矢板を残置し、施工基面まで埋戻す
 - ⑪A2, P2場所打ち杭工
 - ⑫仮設矢板工
 - ⑬掘削しながら下部工施工
 - ⑭埋戻し、仮設矢板撤去
 - ⑮瀬替え盛土撤去

<注記>

- ・撤去工事で発生したコンクリート等は、全て回収すること。
- ・大雨等が予報された場合、建設機械は全て退避させること。
- ・隣接する既設歩道橋は、今後も一時的に供用するため、撤去時には動体観測等を行い、影響を与えないように留意すること。

実施設計

工事名	幸橋下部工新設（その2）工事
路線名	幸町・牧ノ内線
工事箇所	熊本県水俣市牧ノ内地内
図面種類	幸橋 右岸側施工要領図
縮尺	図示
図面	全 33 葉 第 33 号
発注機関	熊本県 水俣市